



UNIVERSIDAD CÉSAR VALLEJO

FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL

ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERIA CIVIL

“Comparativo técnico-económico entre metodologías ASSHTO93 e IA, para el diseño de pavimento flexible de la variante de la carretera PE-26B, 2018”

TESIS PARA OBTENER EL TÍTULO PROFESIONAL DE:

Ingeniero Civil

AUTOR:

Hugo Angel Yapuchura Cayllahua

ASESOR:

Mgtr. Cesar Augusto Paccha Rufasto

LÍNEA DE INVESTIGACIÓN:

Diseño de Infraestructura Vial

LIMA – PERU

2018

El Jurado encargado de evaluar la tesis presentada por don **YAPUCHURA CAYLLAHUA, HUGO ANGEL**.


Cuyo título es: **"COMPARATIVO TÉCNICO-ECONÓMICO ENTRE METODOLOGÍAS ASSHTO93 E IA, PARA EL DISEÑO DE PAVIMENTO FLEXIBLE DE LA VARIANTE DE LA CARRETERA PE-26B, 2018"**.

Reunido en la fecha, escuchó la sustentación y la resolución de preguntas por el estudiante, otorgándole el calificativo de: **12 (DOCE)**.

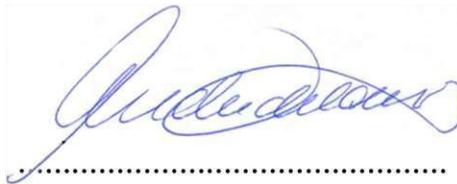
Lima, San Juan de Lurigancho, 16 de diciembre del 2018



.....
Dra. Ing. GARCIA ALVAREZ MARIA YSABEL
PRESIDENTE



.....
Mgtr. Ing. RODRIGUEZ SOLIS CARMEN BEATRIZ
SECRETARIO



.....
Ing. DE LA CRUZ HERRERA ANDRES EDUARDO
VOCAL

Elaboró	Dirección de Investigación	Revisó	Representante de la Dirección / Vicerrectorado de Investigación y Calidad	Aprobó	Rectorado
---------	----------------------------	--------	---	--------	-----------

DEDICATORIA

Dedico esta Tesis a mis padres, Hugo Julio y Juliana, por su comprensión y apoyo, para ser un profesional que contribuya al país.

A mis hermanos y demás familiares por su apoyo que me brindaron en el recorrido de la vida universitaria.

AGRADECIMIENTO

Primeramente, agradezco a la Universidad Cesar Vallejo por aceptarme ser parte de ella y a todos los docentes que ofrecieron sus conocimientos para terminar la carrera.

A mi asesor de Tesis el Mgtr. Cesar Augusto Paccha Ruffato por sus recomendaciones y guía.

Declaratoria de Autenticidad

Yo Hugo Angel Yapuchura Cayllahua con DNI N° 40891071, a efecto de cumplir con las disposiciones vigentes consideradas en el Reglamento de Grados y Títulos de la Universidad Cesar Vallejo, Facultad de Ingeniería, Escuela Profesional de Ingeniería Civil, declaro bajo juramento que toda la documentación que acompaño es veraz y autentica. Asimismo, declaro también bajo juramento que todos los datos e información que se presenta en la presente tesis son auténticos y veraces. En tal sentido, asumo la responsabilidad que corresponda ante cualquier falsedad, ocultamiento u omisión tanto de los documentos como de información aportada por el cual me someto a lo dispuesto en las normas académicas de la Universidad Cesar Vallejo.

Lima, 16 de diciembre del 2018.



Hugo Angel Yapuchura Cayllahua
DNI N° 40891071

Presentación

Señores miembros del jurado, en cumplimiento del Reglamento de Grados y Títulos de la Universidad Cesar Vallejo presento ante ustedes la tesis titulada “Comparativo técnico-económico entre metodologías ASSHTO93 e IA, para el diseño de pavimento flexible de la variante de la carretera PE-26B, 2018”, cuyo objetivo fue comparar técnica y económicamente las metodologías AASHTO93 e IA para el diseño de pavimento flexible de la variante de la carretera PE-26B, 2018.



Hugo Angel Yapuchura Cayllahua
DNI N° 40891071

INDICE

Acta de Aprobación de Tesis.....	ii
Dedicatoria.....	iii
Agradecimiento.....	iv
Declaratoria de autenticad	v
Presentación	vi
Índice.....	vii
Índice de Tablas.....	ix
Resumen.....	x
Abstract.....	xi
I. INTRODUCCIÓN.....	12
1.1. Realidad Problemática.	13
1.2. Trabajos Previos	13
1.2.1. Internacional.....	13
1.2.2. Nacional.....	15
1.3. Teorías Relacionadas al Tema	16
1.3.1. Tipos de Pavimento	16
1.3.2. Pavimentos Flexibles	16
1.3.3. Datos Necesarios Para el Diseño de Pavimentos	18
1.3.4. Diseño de Pavimentos Flexibles.....	24
1.3.5. Metodología AASHTO93.....	24
1.3.6. Metodología del Instituto del Asfalto	28
1.3.7. Costos de Estructura de Pavimento	29
1.4. Formulación del Problema.....	29
1.4.1. Problema General	29
1.4.2. Problema Específicos	29
1.5. Justificación del Estudio.....	29
1.6. Hipótesis	30
1.6.1. Hipótesis General	30
1.6.2. Hipótesis Especifica.....	30
1.7. Objetivo	31
1.7.1. Objetivo General	31
1.7.2. Objetivos Específicos.....	31
II. METODO	32

2.1.	Diseño de Investigación	32
2.2.	Variables, Operacionalización	32
2.2.1.	Identificación de Variables	32
2.2.2.	Operacionalización de Variables.....	32
2.2.3.	Matriz de Operacionalización de Variables	33
2.3.	Población y Muestra	36
2.4.	Técnicas e Instrumentos de Recolección de Datos, Validez y Confiabilidad.....	36
2.5.	Métodos de Análisis de Datos.....	37
2.6.	Aspectos Éticos.....	37
III.	RESULTADOS	39
3.1.	Estudio de Tráfico.....	39
3.1.1.	Trabajos de Campo	39
3.1.2.	Trabajo de Gabinete	39
3.1.3.	Conteos de Tráfico Vehicular	40
3.1.4.	Proyecciones de Tráfico	49
3.1.5.	Factores de Carga y Ejes Equivalentes (FCE, EE)	52
3.1.6.	Calculo de Ejes Equivalentes (EE).....	52
3.2.	Estudio de Mecánica de Suelos	54
3.3.	Diseño de Pavimento Método AASHTO 1993	61
3.3.1.	Calculo del Número Estructural Requerido.....	61
3.3.2.	Calculo de Espesores de Capas de Pavimento.....	62
3.4.	Diseño de Pavimento Método Instituto del Asfalto	63
3.5.	Diseño Vial de la Variante (Secclla) de la Carretera PE-26B.....	66
3.6.	Costos y Presupuesto	68
3.6.1.	Metrados	68
3.6.2.	Presupuestos	68
IV.	DISCUCIÓN.....	78
V.	CONCLUSIONES.....	80
VI.	RECOMENDACIONES.....	81
	REFERENCIAS.....	82
	ANEXOS	84

INDICE DE TABLAS

Tabla 1: Índice de Serviciabilidad.....	26
Tabla 2: Valor Percentil por Nivel de Tránsito	28
Tabla 3: Espesores mínimos de Capas Asfálticas Sobre Bases.....	28

Resumen

La carretera PE-26B, perteneciente a la red vial nacional, se encuentra en el departamento de Huancavelica y Ayacucho. Cuyo inicio es en la progresiva 0+000 a la salida de la ciudad de Huancavelica y fin la progresiva 188+370 en el empalme con la carretera nacional PE-3S, en el centro poblado de lagunillas perteneciente a la región Ayacucho. Actualmente el tramo de Lircay – Emp. PE-3S, se encuentra en conservación vial por el consorcio Vial Acobamba.

En esta tesis se realiza la comparación técnica y económica entre metodologías AASHTO93 e IA para el diseño de pavimento flexible de la variante de la carretera PE-26B, 2018. Específicamente, según el temario del tema de tesis, la variante de la carretera PE-26B de 2.686 kilómetros designado por el asesor.

La carretera PE-26B tiene 188.37 kilómetros de longitud y conecta las ciudades de Huancavelica, Pampachachra, Cunyac, Lircay, Abra Panpamali, Secclla, Julcamarca y Lagunillas. En general, es una vía nacional que conecta a Huancavelica con la Longitudinal de la Sierra Sur PE-3S. El tramo de estudio de esta tesis une a los distritos de Secclla y Julcamarca. Cabe resaltar que entre las particularidades de la zona presenta un clima frío y con muchas precipitaciones.

Se procede con el diseño del pavimento utilizando la metodología de la American Association of State Highway and Transportation Officials (AASHTO) 93 y del Instituto del Asfalto (IA) para pavimento Flexible.

Por último, una vez obtenidos los diseños definitivos (espesores de capas que conforman el pavimento), se procede a una comparación técnica y económica de las metodologías empleadas para el diseño de pavimento de la variante.

Palabras claves: AASHTO 93, Instituto del Asfalto, pavimento flexible.

Abstract

The PE-26B road, belonging to the national road network, is located in the department of Huancavelica and Ayacucho. Whose start is in the progressive 0 + 000 at the exit of the city of Huancavelica and end the progressive 188 + 370 in the junction with the national highway PE-3S, in the town of Lagunillas belonging to the Ayacucho region. Currently the section of Lircay - Emp. PE-3S, is in road conservation by the Consortium Vial Acobamba.

In this thesis the technical and economic comparison between AASHTO93 and IA methodologies for the flexible pavement design of the variant of the PE-26B road, 2018 is made. Specifically, according to the thesis topic, the variant of the PE-26B road of 2,686 kilometers designated by the advisor.

The PE-26B highway is 188.37 kilometers long and connects the cities of Huancavelica, Pampachachra, Cunyac, Lircay, Abra Panpamali, Secella, Julcamarca and Lagunillas. In general, a national road connects Huancavelica with the Longitudinal of the Sierra Sur PE-3S. The study section of this thesis unites the districts of Secella and Julcamarca. It should be noted that among the particularities of the area has a cold climate and rainfall.

We proceed with the design of the pavement using the methodology of the American Association of State Highway and Transportation Officials (AASHTO) 93 and the Asphalt Institute (IA) for Flexible pavement.

Finally, once the definitive designs have been obtained (layer thicknesses that make up the pavement), a technical and economic comparison of the methodologies used for the pavement design of the variant is made.

Key words: AASHTO 93, Asphalt Institute, flexible pavement.

I. INTRODUCCIÓN

El desarrollo de la presente tesis consiste en comparar técnica y económicamente las metodologías de la American Association of State Highway and Transportation Officials (AASHTO) 93 y la del Instituto del Asfalto (IA), para el diseño de pavimento flexible de la variante de la carretera PE-26B. Una vez obtenido las dos estructuras de pavimento flexible con las dos metodologías empleadas se analizará técnica y económicamente los resultados para conocer que estructura de pavimento es de mayor eficiencia y rentabilidad para su construcción.

Se desarrollarán los estudios básicos de tráfico y mecánica de suelos para la obtención de los parámetros requeridos para el diseño de los pavimentos. También, se realizará el diseño vial de la variante para dimensionar y presupuestar el pavimento de esta.

Los diseños de pavimento que se plantean en el presente documento se realizaran empleando solo las metodologías de la American Association of State Highway and Transportation Officials (AASHTO) 93 y del Instituto del Asfalto (IA), para los diseños de los pavimentos flexibles. También se tomará en cuenta los manuales del Ministerio de Transportes y Comunicaciones (MTC) vigentes.

Los diseños de pavimentos flexibles propuestos estarán limitados a 2.686 kilómetros de pavimento de la carretera PE-26B, específicamente del kilómetro 0.0 al 2.686 de la variante de la carretera PE-26B, que la denominaremos variante (Secclla).

1.1. Realidad Problemática.

La infraestructura vial de un país es fundamental para el desarrollo cultural, económico y social, interconectando las ciudades urbanas y rurales, favoreciendo la permuta de bienes y servicios.

En el Perú debido a las condiciones topográficas, meteorológicas, ambientales, etc., donde se desarrollan las vías sufren daños en su estructura sin llegar al periodo de vida para el cual fue diseñado, afectando económicamente al estado y en consecuencia a todos los ciudadanos. Debido a ello, el Ministerio de Transportes y Comunicaciones (MTC), constantemente va actualizando los manuales de carreteras, como el diseño geométrico de carreteras, diseño de pavimentos, ensayos de materiales, especificaciones técnicas y otros, para asegurar la funcionalidad y vida útil de las vías con mayor eficiencia.

Ante este escenario emerge la necesidad de efectuar el diseño de pavimento por las metodologías de la American Association of State Highway and Transportation Officials (AASHTO) 93 y la del Instituto del Asfalto (IA), para pavimento flexible, utilizando los manuales actualizados del Ministerio de Transportes y Comunicaciones (MTC), para comparar y determinar que estructura de pavimento es técnica y económicamente recomendable para su construcción, contemplando la utilización de los manuales actuales en nuestra vía en estudio. Cabe mencionar que nos enfocamos en pavimento flexible ya que son los más utilizados para vías nacionales.

1.2. Trabajos Previos

En el Perú las carreteras vecinales, departamentales y nacionales se diseñan constantemente ya que tienen un periodo de vida útil de máximo 20 años. Luego de este periodo se requiere elaborar un nuevo estudio con las actualizaciones de los manuales de carreteras del Ministerio de Transportes y Comunicaciones (MTC), con ello obtener los nuevos parámetros de diseño de pavimentos de acuerdo a los estudios base de ingeniería y diferentes metodologías de diseño para comparar que estructura de pavimento es la más adecuada y económica de construir.

1.2.1. Internacional

En la Universidad Austral de Chile se realizó la tesis: “DISEÑO DE UN PAVIMENTO ALTERNATIVO PARA LA AVENIDA CIRCUNVALACION SECTOR GUACAMAYO 1°ETAPA” (Fontalba,

2015, pág. 1). El problema fue el crecimiento de la población en la zona urbana, afectando la transitabilidad en esta importante avenida, por lo que se requirió realizar los diseños de pavimentos flexibles con uso de método mexicano Dispav-5, junto con el diseño del AASHTO93, obteniendo los espesores de capas estructurales del pavimento por estos métodos. Para luego realizar una comparación de metodologías y costos de los resultados de ambos métodos.

En la Universidad Austral de Chile se realizó la tesis: “ANÁLISIS COMPARATIVO ENTRE UN PAVIMENTO RÍGIDO Y UN PAVIMENTO FLEXIBLE PARA LA RUTA S/R: SANTA ELVIRA – EL ARENAL, EN LA COMUNA VALDIVIA” (Burgos, 2014, pág. 1), en esta tesis se realizó el comparativo técnico diseños de pavimentos con las metodologías AASHTO y el manual de carreteras del ministerio de obras públicas de Chile.

En la Universidad Católica de Colombia se realizó la tesis: “DISEÑO DE LA ESTRUCTURA DE PAVIMENTO FLEXIBLE POR MEDIO DE LOS MÉTODOS INVIAS, AASHTO 93 E INSTITUTO DEL ASFALTO PARA LA VÍA LA YE - SANTA LUCIA BARRANCA LEBRIJA ENTRE LOS ABSCISAS K19+250 A K25+750 UBICADA EN EL DEPARTAMENTO DEL CESAR” (Salamanca & Zuluaga, 2014, pág. 1), en esta tesis se realiza el diseño de un pavimento flexible con las metodologías INVIAS, AASHTO93 e Instituto del Asfalto para elegir la mejor alternativa de pavimento.

En la Universidad Estatal del Sur de Manabí se realizó la tesis: “NÁLISIS ESTRUCTURAL DEL PAVIMENTO FLEXIBLE EN LA CALLE LA FORTALEZA ENTRE BY PASS Y AVENIDA MIRAFLORES DEL CANTÓN PORTOVIEJO” (Ordero & López, 2018, pág. 1), en esta tesis el objetivo principal es plantear una propuesta de intervención vial, posteriormente se realizó el aforo vehicular y toma de muestras de suelos para los respectivos ensayos y obtener resultados que sirvan para el diseño estructural del pavimento con la metodología AASHTO93.

En la Escuela Politécnica de Sao Paulo se realizó la tesis: “CONTRIBUCIONES AL ESTUDIO DEL COMPORTAMIENTO MECÁNICO DE SUELOS SUBASE PARA EL DISEÑO DE ESTRUCTURAS DE PAVIMENTO ASFÁLTICO” (Ferri, 2018, pág. 1), en

esta tesis se evalúa la influencia de los parámetros de diseño y cargas en la subrasante, así mismo evalúa como influyen estos factores en la metodología AASHTO93.

1.2.2. Nacional

En la Universidad Nacional de Huancavelica se realizó la tesis: “DISEÑO DE PAVIMENTO FLEXIBLE, BAJO INFLUENCIA DE PARÁMETROS DE DISEÑO DEBIDO AL DETERIORO DEL PAVIMENTO EN SANTA ROSA – SACHAPITE, HUANCAVELICA - 2017” (Escobar & Huincho, 2017, pág. 1). En esta tesis el problema fue el mal estado de esta carretera, que genera malestar a los usuarios, por lo que se analizó como influyen los parámetros de diseño para el diseño de un pavimento flexible con la metodología AASHTO93.

En la Universidad Nacional del Altiplano se realizó la tesis: “ESTUDIO COMPARATIVO TÉCNICO-ECONÓMICO ENTRE PAVIMENTO RÍGIDO Y PAVIMENTO FLEXIBLE COMO ALTERNATIVA DE PAVIMENTACIÓN DE LA AVENIDA CIRCUNVALACIÓN DEL DISTRITO DE YUNGUYO, PROVINCIA DE YUNGUYO – PUNO” (Chambi & Isidro, 2017, pág. 1), en esta tesis se realiza el comparativo técnico de las metodologías AASHTO93 y el Racional de los pavimentos diseñados.

En la Universidad Privada de Trujillo se realizó la tesis: “DISEÑO DE PAVIMENTO FLEXIBLE DE LAS CALLES DEL AA.HH. NUEVO INDOAMÉRICA, DEL DISTRITO DE LA ESPERANZA – TRUJILLO – LA LIBERTAD” (López, 2015, pág. 1), en esta tesis se desarrolla la metodología AASHTO93 para el diseño de un pavimento flexible utilizando la formula general de esta metodología obteniendo el numero estructural requerido y así calcular los espesores de las capa del pavimento.

En la Universidad Nacional José Faustino Sánchez Carrión se realizó la tesis: “ANÁLISIS DE PAVIMENTACIÓN DE LA NUEVA CALZADA EJECUTADA POR LA EMPRESA NORVIAL EN LA ZONA HUACHO – PATIVILCA – PERÚ 2017” (González & Mejía, 2017, pág. 1), en esta tesis se realizó la comparación económica de los pavimentos flexibles diseñados con las metodologías AASHTO93 y la del Instituto del Asfalto, llegando a la

conclusión que el pavimento diseñado con la metodología AASHTO93 es la más beneficiosa económicamente.

En la Universidad de San Martín de Porres se realizó la tesis: “COMPARACIÓN ENTRE LOS MÉTODOS AASHTO 93 E INSTITUTO DEL ASFALTO PARA OPTIMIZAR EL DISEÑO DEL PAVIMENTO FLEXIBLE EN EL AH SAN LORENZO - JOSÉ LEONARDO ORTIZ – CHICLAYO – PERÚ” (Irigoin, 2018, pág. 1), en esta tesis se desarrolla la comparación técnica entre las metodologías AASHTO93 e Instituto del Asfalto, después del diseño de la estructura del pavimento llegan a la conclusión que el pavimento diseñado con la metodología AASHTO93 es el más óptimo.

1.3. Teorías Relacionadas al Tema

1.3.1. Tipos de Pavimento

Existen tres tipos de pavimento, flexible, semi rígido y rígido, pero de acuerdo al alcance del presente trabajo solo estudiaremos el pavimento flexible.

1.3.2. Pavimentos Flexibles

Los métodos de diseño de pavimento flexible se pueden clasificar en cinco categorías: método empírico con o sin una prueba de resistencia del suelo, limitación de la falla de corte, método de deflexión limitante, método de regresión basado en el rendimiento del pavimento o prueba de carretera, y método mecanicista-empírico (Huang, 2006, pág. 1)

A continuación, describimos los métodos de diseño que están clasificados en cinco categorías según Huang:

- **Métodos empíricos:** Estos métodos se basan en datos obtenidos en campo de las condiciones de materiales, ambientales y carga de las muestras en su conjunto, que es una clara desventaja, ya que, al ser obtenidos en un lugar o área de estudio definido, este método no se puede aplicar en otras condiciones ya que tienen muchas variables.
- **Métodos que limitan la falla por corte:** estos métodos consideran

algunos parámetros de los suelos del pavimento como la cohesión y el ángulo de fricción, con la finalidad de evitar la falla por cortante. Este método en la actualidad es poco usado puesto que se requiere brindar comodidad de conducción y no solo precaver el cizallamiento de la estructura del pavimento debido al incremento de tráfico y velocidad de los vehículos.

- Métodos que limitan las deflexiones: el diseño del espesor del pavimento con estos métodos busca evitar sobrepasar el límite permisible de las deflexiones verticales. Con este método se mide las deflexiones directamente en campo, sin embargo, los pavimentos generalmente fallan por sobrepasar los esfuerzos y tensiones supuestos y en menor medida por deflexiones.
- Métodos de regresión: Este método se basa en los rendimientos o pruebas del pavimento y resultados obtenidos de caminos existentes utilizando ecuaciones de regresión. La desventaja de estos métodos son que solo se pueden aplicar en condiciones iguales de los caminos estudiados.
- Métodos mecanísticos – empíricos: A diferencia de los demás métodos mencionados estos métodos incluyen los datos de los rendimientos del pavimento en campo y el estudio de la mecánica de los suelos. Estas metodologías relacionan con mayor eficacia, las cargas que actúan sobre un pavimento con la reacción de la misma. La principal ventaja de este método es la fiabilidad de los resultados al ser extrapolados datos de laboratorio y campo.

Con la utilización de esta metodología se amplía el nivel de confiabilidad del diseño y se logra pronosticar el tipo de las fallas que podrían producirse en el pavimento

Finalmente, con este método podemos extrapolar o inferir datos de otras carreteras hacia una que se encuentre en otras condiciones y circunstancias.

Un hecho significativo y de vital importancia en los pavimentos flexibles es la concepción de confiabilidad y serviciabilidad, los cuales se detallarán en el capítulo de diseño del pavimento.

1.3.3. Datos Necesarios Para el Diseño de Pavimentos

1.3.3.1. Estudio de Tráfico

El estudio de tráfico nos proporciona la demanda, para obtener el índice medio diario anual y los ejes equivalentes que servirán para el cálculo de los espesores del pavimento. (Dirección de caminos y ferrocarriles MTC, 2014, pág. 62)

1.3.3.1.1. Conteos de Tráfico Vehicular

Los conteos se realizan en un punto de aforo, para cuantificar, clasificar y conocer el volumen de los vehículos que se movilizan por una carretera o vía en estudio. (Tapia Garcia, 2012, pág. 9)

1.3.3.1.2. Cálculo del Índice Medio Diario Anual

El IMDa es el valor estimado producto de los conteos volumétricos y composición de vehículos que requieren ser ajustados con el factor de corrección estacional mensual, información que el MTC dispone y proporciona de los registros de peajes y pesaje del mismo MTC (Dirección de caminos y ferrocarriles MTC, 2014, pág. 62).

El índice medio diario anual (IMDa) se calcula con la siguiente fórmula:

$$\text{IMDa} = \text{IMD}_{\text{SEP}} \times \text{FCE}_{\text{SEP}}$$

Donde:

IMDa : índice medio diario anual

IMD_{SEP} : Promedio diario de los volúmenes de tráfico del mes de setiembre.

FCE_{SEP} : Es el factor de corrección estacional para el mes de setiembre.

$$IMD_{SEP} = (V_L + V_M + V_{MI} + V_J + V_V + V_S + V_D) / 7$$

Dónde : $(V_L + V_M + V_{MI} + V_J + V_V + V_S + V_D)$ son los volúmenes de tráfico anotados en los conteos los días de la semana.

1.3.3.1.3. Factor de Corrección Estacional

El volumen de tráfico, además de las variaciones horarias y diarias, varía según las estaciones climatológicas del año, por lo que se requiere llevar a cabo una corrección para eliminar estos cambios. Para agrandar la muestra tomada se emplean los factores de corrección estacional (FCE). (Dirección de caminos y ferrocarriles MTC, 2014, pág. 62)

1.3.3.1.4. Tasas de Crecimiento y Proyección del Tráfico

La tasa anual de crecimiento del tránsito de vehículos ligeros normalmente se correlaciona con la tasa de crecimiento poblacional y la tasa de crecimiento de vehículos pesados se correlaciona con la tasa de crecimiento del producto bruto interno PBI. (Dirección de caminos y ferrocarriles MTC, 2014, pág. 64)

El tráfico futuro se calcula con la formula siguiente:

$$T_n = T_o (1+r)^n$$

Donde:

T_n : Tráfico en el año n.

T_o : Tráfico actual o en el año base.

r: Tasa de crecimiento

n: Año para el cual se calcula el volumen de tráfico.

1.3.3.1.5. Factores de Carga Método AASHTO 1993 – Pavimento Flexible

Para el cálculo de los factores de carga se asume un número estructural, este valor se asume de acuerdo a lo establecido en la guía de diseño AASHTO, la diferencia entre el SN asumido y el SN

obtenido debe ser menor a 0.5. (Corredor , Diseño de pavimentos I, 2010, pág. 11 y 12)

Las fórmulas utilizadas para el cálculo de factores de carga son:

$$EALF = \frac{W_{t18}}{W_x}$$

$$\log \left(\frac{W_x}{W_{t18}} \right) = 4.79 \log (18 + 1) - 4.79 \log (L_x + L_2) + 4.33 \log L_2 + \frac{G_T}{\beta_x} + \frac{G_T}{\beta_{18}}$$

$$G_T = \log \left(\frac{4.2 - p_t}{4.2 - 1.5} \right)$$

$$\beta_x = 0.40 + \frac{0.081(L_x + L_2)^{3.23}}{(SN+1)^{5.19} L_2^{3.23}}$$

Donde:

- Wtx: Número de aplicaciones de carga de un eje x al final del tiempo t.
- W18: Número de aplicaciones de carga de un eje simple de 18 Kips (80KN) al tiempo t.
- Gt: Función logarítmica de la relación entre la perdida de servicapacidad al momento “t” y la perdida potencial tomado en el momento en que pt=1.5.
- B: Función de las variables de diseño y de las cargas que influyen la forma de la curva de servicapacidad.
- Lx: Peso en Kips de un eje simple, un conjunto de ejes tándem o conjunto de ejes tridem.
- L2: Código de eje. 1 para eje simple, 2 para eje tandem y 3 para eje tridem.
- SN: Numero estructural.
- Pt: Serviabilidad final.
- β18: Es el valor de βx cuando Lx es igual a 18 y L2 es igual a 1.

1.3.3.1.6. Ejes Equivalentes

Los ejes equivalentes es un número equivalente de ejes de 18 kips o 80 KN, que surge del peso de vehículos y sus números de ejes que se proyectan para la vida útil de un pavimento. (Cordo, 2006, pág. 21).

Para el cálculo del número de repeticiones de ejes equivalentes de 8.2tn, en un periodo de diseño, se usarán las siguientes formulas por cada tipo de vehículo; la suma de los diferentes vehículos pesados será el resultado final. (Dirección de caminos y ferrocarriles MTC, 2014, págs. 73, 74).

$$\text{Nrep de EE 8.2tn} = \Sigma (\text{EE}_{\text{dia-carril}} \times \text{Fca} \times 365)$$

$$\text{EE}_{\text{dia-carril}} = \text{IMDa} \times \text{Fd} \times \text{Fc} \times \text{Fvp}$$

Donde:

Nrep de EE 8.2tn: Numero de repeticiones de Ejes Equivalentes de 8.2tn.

EE_{dia-carril}: Ejes equivalentes por cada tipo de vehículo pesado.

Fca: Factor de crecimiento acumulado por tipo de vehículo pesado.

IMDa: Índice medio diario anual.

Fd: Factor direccional.

Fc: Factor de carril.

Fvp: Factores de carga por tipo de vehículo pesado.

365: Número de días del año.

1.3.3.2 Estudio de Mecánica de Suelos

El estudio de mecánica de suelos es un factor importante en el diseño de pavimentos, para hallar el módulo resiliente de la subrasante, que se

puede realizar una correlación a partir del CBR del terreno natural. (Dirección de caminos y ferrocarriles MTC, 2014, pág. 130). Asimismo, se realiza los ensayos siguientes para caracterizar el material.

1.3.3.2.1. Ensayo de Granulometría por Tamizado

La granulometría se realiza para conocer cuantitativamente la distribución de las partículas de una muestra de suelo, por el método del tamizado de mallas de distinto diámetro de mayor a menor abertura, hasta el tamiz N° 200 (de diámetro 0.074 milímetros).

El ensayo de granulometría concluye en una curva granulométrica, donde se grafica el diámetro de los tamices versus el porcentaje acumulado que pasa o que retiene el mismo. (Sanchez N. , 2014, págs. 3-6)

1.3.3.2.2. Límites de Atterberg

También conocido como plasticidad de un suelo a la capacidad de ser moldeable. Depende de la cantidad de suelo fino que contiene la muestra que pasa por la malla N° 40, porque este suelo fino actúa como ligante. Un material pasa por tres estados: Líquido, plástico y seco, depende del contenido de humedad. Cuando una muestra se encuentra húmedo de modo que no puede ser moldeable, se asevera que está en estado semilíquido. De acuerdo se le va quitando agua, sin estar por completo seco, comienza a presentar una consistencia moldeable, por lo que se dice que está en estado plástico. Y se dice que está en estado semi-seco cuando se le sigue quitando agua, pierde su trabajabilidad y se cuarteo cuando se trata de moldearlo. (Jiménez, 1975, págs. 63-65)

1.3.3.2.3. Clasificación SUCS

Es un sistema unificado de clasificación de suelos (SUCS), por medio del cual se clasifican los suelos en 15 grupos identificados por símbolos y por nombre. Frecuentemente se encuentran en

combinación de dos o más tipos de suelos diferentes, ejemplo. Arenas, gravas, limos, arcillas o combinación de estas. (Montejo , Ingeniería de pavimentos para carreteras, 2002, págs. 49 - 55)

1.3.3.2.4. Clasificación AASHTO

Es un sistema de clasificación para construcción de carreteras (AASHTO), Los suelos pueden ser clasificados en 8 grupos denotados por la simbología de A-1 al A-8 y 12 sub grupos, pueden ser de grano fino o grueso, porosos, granular o no granular, cohesivo, semi-cohesivo y no cohesivo. (Dirección de caminos y ferrocarriles MTC, Manual de ensayo de materiales, 2016, pág. 1159)

1.3.3.2.5. Humedad Natural

La cantidad de agua que tiene una muestra de suelo nos indica el contenido de humedad de la misma, se expresa en porcentaje de peso del agua entre el peso del material seco. Es un valor relativo que depende de las condiciones atmosféricas que pueden ser variables, por lo que es conveniente realizar este ensayo inmediatamente obtenido la muestra para evitar distorsiones al momento de los cálculos. (Juárez & Rico, 2005, pág. 54 y 55)

1.3.3.2.6. Proctor Modificado

Este ensayo contiene los procedimientos la determinar la relación entre el contenido de agua y peso unitario seco de un suelo, utilizando una energía modificada de 56000 pie-lb/pie³ o 2700KN-m/m³ describiendo la curca de compactación, obteniendo el óptimo contenido de humedad y la máxima densidad seca de la muestra. (Duque & Escobar, 2002, pág. 144 y 155)

1.3.3.2.7. CBR de Suelos

Este ensayo engloba el procedimiento para determinar el índice de resistencia de los suelos designado valor de la relación de soporte,

conocido como California Bearing Ratio (CBR). Este ensayo se realiza comúnmente en laboratorio en condiciones controladas de humedad y densidad. El índice de CBR es utilizado para definir la capacidad de soporte de suelos consabido al 95% de la máxima densidad seca y una penetración de carga de 2.54 mm, de subrasante, capas de base, sub base, afirmado, etc. (Crespo, 2004, pág. 112 y 113)

1.3.4. Diseño de Pavimentos Flexibles

Diseño de pavimentos es el suceso por medio del cual se precisa los componentes estructurales de un segmento vial, teniendo en cuenta la naturaleza de la subrasante, los materiales disponibles, la composición del tránsito y las condiciones del entorno. (Sánchez, 2012, pág. 15).

Los parámetros de diseño como los ejes equivalentes y CBR de diseño se obtendrán del desarrollo de los estudios de tráfico y mecánica de suelos del lugar de estudio.

1.3.5. Metodología AASHTO93

Método desarrollado en los Estados Unidos en los años 60, basado en una vía a escala real durante dos años con la finalidad de desarrollar gráficos, tablas y fórmulas que representen el menoscabo del pavimento versus las solicitaciones de tránsito. Este método está fundado en ecuaciones de regresión, cuya ecuación de equilibrio es la siguiente:

$$\text{Log}_{10} W_{18} = Z_r S_o + 9.36 \text{Log}_{10} (\text{SN} + 1) - 0.20 + \frac{\text{Log}_{10} \left[\frac{\Delta \text{PSI}}{4.2 - 1.5} \right]}{\frac{0.40 + 1094}{(\text{SN} + 1)^{5.19}}} + 2.32 \text{Log}_{10} M_r - 8.07$$

Donde:

W_{18} = Número de ejes simples equivalentes de 18 kips.

S_o = Desviación estándar.

ΔPSI = Perdida de serviciabilidad.

M_r = Modulo de resiliencia de la sub rasante.

Zr = Confiabilidad.

SN = Número estructural.

Obteniendo el número estructural podemos hallar los espesores de las capas que conforman el pavimento flexible. (Tapia Garcia, 2012, pág. 32 y 33).

1.3.5.1. Periodo de Diseño

El periodo de diseño es el tiempo para el cual se diseña la vía que puede ser de 10 años, dos etapas de 10 años y una etapa de 20 años. Pudiendo variar el periodo dependiendo de las condiciones particulares del proyecto. (Dirección de caminos y ferrocarriles MTC, 2014, pág. 131).

1.3.5.2. W₁₈

Numero de repeticiones de ejes equivalentes de 8.2 tn, información obtenida del estudio de tráfico. (Dirección de caminos y ferrocarriles MTC, 2014, pág. 131).

1.3.5.3. Módulo de Resiliencia (M_R)

Es la medida de rigidez del suelo de la subrasante, cuyo valor será determinado por la correlación con el CBR. (Dirección de caminos y ferrocarriles MTC, 2014, pág. 131).

Formula de correlación del módulo resiliente con CBR:

$$Mr(ksi) = 2555 \times CBR^{0.64}$$

FUENTE: GUIA AASHTO 93

1.3.5.4. Confiabilidad (%R)

El nivel de confianza o confiabilidad es un parámetro introducido por el método AASHTO. La confiabilidad es la verosimilitud en que el pavimento diseñado, se conlleva según lo previsto durante su vida útil. (Jia, 2005, pág. 137).

1.3.5.5. Coeficiente Estadístico de Desviación Estándar Normal (Z_r)

“El coeficiente estadístico de desviación estándar normal (Z_r) representa el valor de confiabilidad acogida, para un conjunto de datos en una distribución normal” (Dirección de caminos y ferrocarriles MTC, 2014, pág. 134).

1.3.5.6. Desviación Estándar Combinada (S_o)

La desviación estándar combinada, es un valor que considera el cambio esperado del tránsito en el periodo de diseño, también toma en cuenta factores que inciden en el comportamiento del pavimento. Los valores recomendados de S_o varían de 0.40 a 0.50, para pavimentos flexibles, según la guía AASHTO. (Dirección de caminos y ferrocarriles MTC, 2014, pág. 136).

1.3.5.7. Índice de Serviciabilidad Presente (PSI)

Este índice indica la condición del pavimento necesario para brindar a los usuarios, en un momento determinado un manejo confortable y seguro. (Jia, 2005, pág. 126).

Tabla 1: *Índice de Serviciabilidad*

Índice de Serviciabilidad (PSI)	Calificación
5 – 4	Muy buena
4 – 3	Buena
3 – 2	Regular
2 – 1	Mala
1 – 0	Muy mala

Fuente: AASHTO, Guide for Design of Pavement Structures 1993

1.3.5.7.1. Serviciabilidad Inicial (Pi)

“(Pi) es la condición de una vía recientemente construida”
(Dirección de caminos y ferrocarriles MTC, 2014, pág. 137)

1.3.5.7.2. Serviciabilidad Final (Pt)

(Pt) es la condición de una vía que requiere algún tipo de intervención como rehabilitación o reconstrucción. (Dirección de caminos y ferrocarriles MTC, 2014, pág. 138).

1.3.5.7.3. Variación de Serviciabilidad (ΔPSI)

“(ΔPSI) es la diferencia entre la serviciabilidad inicial y terminal”
(Dirección de caminos y ferrocarriles MTC, 2014, pág. 139).

1.3.5.8. Número Estructural Requerido (SNR)

El número estructural representa el espesor total del pavimento que deberá transformarse al espesor de las capas que lo constituyan rodadura, base y sub base, con el uso de coeficientes estructurales. La ecuación del SN puede tener varias soluciones dependiendo de la combinación de espesores de las capas. (Montejo, Ingeniería de pavimentos: Fundamentos, estudios básicos y diseño., 2002, pág. 41)

La conversión se obtiene aplicando la siguiente formula:

$$SN = a_1 x d_1 + a_2 x d_2 m_2 + a_3 x d_3 m_3$$

Donde:

a_1, a_2, a_3 = Coeficientes estructurales de las capas: superficial, base y sub base, respectivamente.

d_1, d_2, d_3 = Espesores (cm) de las capas: superficial, base y sub base, respectivamente.

m_2, m_3 = Coeficientes de drenaje de las capas de base y sub base, respectivamente.

1.3.5.9. Coeficiente de Drenaje (Cd)

Este valor depende del tiempo que demora el agua en ser desalojada del pavimento y el porcentaje de tiempo en que el pavimento se encuentra expuesto al grado de humedad próximo a la saturación. (Jia, 2005, pág. 140).

1.3.6. Metodología del Instituto del Asfalto

Este método está basado en conceptos teóricos, experimentales, ensayos de laboratorio y software que optimizan los espesores del pavimento cumpliendo dos condiciones específicas de esfuerzo - deformación. El esfuerzo es la carga sobre la superficie del pavimento. La deformación es cuando se aplica la carga al pavimento, causa esfuerzos y ahuellamientos en la carpeta asfáltica. (Jia, 2005, pág. 208)

El Instituto del Asfalto recomienda los valores percentiles para calcular el módulo resiliente de la subrasante relacionados al tránsito esperado sobre el pavimento. También, recomienda valores de espesores mínimos de superficie de rodadura sobre bases sin ningún proceso de estabilización en función de los ejes equivalentes (ASPHALT INSTITUTE, 1991, pág. 28)

Tabla 2: *Valor Percentil por Nivel de Tránsito*

Nivel de tránsito	Valor percentil para diseño de subrasante
< de 10,000 ESAL's	60
Entre 10,000 y 1,000,000 ESAL's	75
> de 1,000,000 ESAL's	87.5

Fuente: Instituto de Asfalto, (MS-1) 1,991

Tabla 3: *Espesores mínimos de Capas Asfálticas Sobre Bases*

Cantidad de ejes equivalentes	Condición del tránsito	Espesores mínimos de la capa asfáltica, en cm
Hasta 10,000	Ligero	7.5
Entre 10,000 y 1,000,000	Mediano	10.0
Mayor de 1,000,000	Pesado	12.5 o más

Fuente: Instituto de Asfalto (MS-1) 1,991

1.3.6.1. Espesores de Diseño

La metodología del Instituto del Asfalto proporciona monogramas para facilitar el diseño considerando temperaturas medias anuales de 7°C, 15.5°C y 24°C. (ASPHALT INSTITUTE, 1991, pág. 31)

Este método utiliza como parámetros el módulo resiliente (M_r) de la subrasante, CBR de diseño, ejes equivalentes de 18 kips (W_{18}), Temperatura media anual en °C, con estos datos se obtiene los espesores de pavimento. (Jia, 2005, pág. 53)

1.3.7. Costos de Estructura de Pavimento

El costo es el gasto económico que se realiza para la construcción de la estructura de un pavimento (Beltrán, 2012, pág. 3).

1.4. Formulación del Problema

1.4.1. Problema General

¿Al realizar la comparación técnico-económico entre metodologías AASHTO93 e IA para el diseño de pavimento flexible se podrá obtener una estructura de pavimento con mayor eficiencia técnica y rentabilidad para la variante de la carretera PE-26B, 2018?

1.4.2. Problema Específicos

- ¿Con la comparación técnica entre metodologías AASHTO93 e IA para el diseño de pavimento flexible se podrá obtener una estructura de pavimento con mayor eficiencia técnica para la variante de la carretera PE-26B, 2018?
- ¿Con la comparación económica entre metodologías AASHTO93 e IA para el diseño de pavimento flexible se podrá obtener una estructura de pavimento de mayor rentabilidad para la variante de la carretera PE-26B, 2018?

1.5. Justificación del Estudio

El estado mediante el Ministerio de Transportes y Comunicaciones (MTC), tiene por finalidad la construcción de carreteras nacionales, departamentales y vecinales en todo

el territorio nacional para la conexión entre ciudades facilitando el transporte de personas, materiales, víveres, etc., implementando continuamente directivas y normas para que las vías a construir sean más eficientes, económicas y de mayor durabilidad, con ello reducir tiempos de viaje, reducir costos de mantenimiento de los vehículos y reducir accidentes de tránsito, con una vía diseñada con los parámetros y metodologías empleadas internacionalmente.

Por las razones mencionadas previamente, es necesario aplicar las metodologías de la American Association of State Highway and Transportation Officials (AASHTO) 93 y del Instituto del Asfalto (IA) para el diseño de los pavimentos flexibles, siendo estas las más utilizadas internacionalmente por demostrar su eficacia en miles de kilómetros de carreteras puestas en servicio.

1.6. Hipótesis

1.6.1. Hipótesis General

La comparación técnica y económicamente entre las metodologías AASHTO93 e IA para el diseño de pavimento flexible, permite conocer que estructura de pavimento es de mayor eficiencia y rentabilidad para la variante de la carretera PE-26B, 2018.

1.6.2. Hipótesis Específica

- La comparación económica entre metodologías AASHTO93 e IA para el diseño de pavimento flexible permite conocer que estructura de pavimento es de mayor rentabilidad para la variante de la carretera PE-26B, 2018.
- La comparación económica entre metodologías AASHTO93 e IA para el diseño de pavimento flexible permite conocer que estructura de pavimento es de mayor rentabilidad para la variante de la carretera PE-26B, 2018.

1.7. Objetivo

1.7.1. Objetivo General

Comparar técnica y económicamente las metodologías AASHTO93 e IA para el diseño de pavimento flexible de la variante de la carretera PE-26B, 2018.

1.7.2. Objetivos Específicos

Luego de definir el objetivo general, se plantearon los siguientes objetivos específicos que permitirán medir el avance del presente estudio:

- Comparar técnicamente las metodologías AASHTO93 e IA para el diseño de pavimento flexible de la variante de la carretera PE-26B, 2018.
- Comparar económicamente las metodologías AASHTO93 e IA para el diseño de pavimento flexible de la variante de la carretera PE-26B, 2018.

II. METODO

2.1. Diseño de Investigación

Método: Científico

“El método científico es el procedimiento que se sigue para contestar las preguntas de investigación que surgen sobre diversos fenómenos que se presentan en la naturaleza y sobre los problemas que afectan a la sociedad” (Borja, 2012, pág. 8).

Tipo: Aplicada

“Los proyectos de ingeniería civil están ubicados dentro de este tipo de clasificación, siempre y cuando solucionen alguna problemática. Por ejemplo: Diseño de una cimentación para suelos arenosos, etc.” (Borja, 2012, pág. 10 y 11).

Nivel: Descriptivo

“Investigan y determinan las propiedades y características más representativas de los objetos de estudio como personas, viviendas, concreto armado, probetas o cualquier otro fenómeno que se quiera estudiar” (Borja, 2012, pág. 13).

Diseño: No Experimental

“Estudios que se realizan sin la manipulación deliberada de variables y en los que sólo se observa los fenómenos en su ambiente natural para después analizarlos” (Hernández, Fernández, & Baptista, 2010, pág. 149).

2.2. Variables, Operacionalización

2.2.1. Identificación de Variables

Variable independiente: Diseño de pavimento flexible; depende de otras variables.

Variable dependiente: Comparación técnico - económico entre metodologías AASHTO93 e IA.

2.2.2. Operacionalización de Variables

Definición operacional de la variable independiente: diseño de pavimento flexible.

Las metodologías AASTHO93 e IA son utilizadas para el diseño de pavimento flexible, empleando los parámetros de tráfico vehicular y mecánica de suelos. (Chirinos, 2013, pág. 13).

Definición operacional de la variable dependiente: Comparación técnico - económico entre metodologías AASHTO93 e IA.

Se realizará el análisis de información técnica y económica de tal forma que permita la comparación de las dos estructuras de pavimento (Beltrán, 2012, pág. 1 y 2).

2.2.3. Matriz de Operacionalización de Variables

VARIABLE	DEFINICIÓN CONCEPTUAL	DEFINICIÓN OPERACIONAL	DIMENSIONES	DEFINICIÓN CONCEPTUAL	INDICADORES	ESCALA DE MEDICIÓN
<u>Variable Independiente</u> Diseño de pavimento flexible	Diseño de pavimentos es el proceso por medio del cual se determina los componentes estructurales de un segmento vial, teniendo en cuenta la naturaleza de la subrasante, los materiales disponibles, la composición del tránsito y las condiciones del entorno. (Sánchez, 2012, pág. 15)	Las metodologías AASTHO93 e IA son utilizadas para el diseño de los pavimentos flexibles, empleando los parámetros de tráfico vehicular y mecánica de suelos para llegar a obtener espesores de la estructura de pavimento. (Chirinos, 2013, pág. 13)	Parámetros de tráfico vehicular	"El volumen es la característica fundamental de la circulación, ya que permite caracterizar el tipo de circulación en un tramo vial, por lo que es una variable básica en el análisis del tráfico". (Díaz, 2016, pág. 3)	IMDa	Razón
			Parámetros de mecánica de suelos	Son las características físico mecánicas de un suelo (Crespo, 2004, pág.17)	Ejes Equivalentes	Razón
					Granulometría	Cualitativo
					Contenido de humedad	Razón
					Limite liquido	Razón
					Índice de plasticidad	Razón
					Proctor	Razón
					CBR	Razón
			Estructura de pavimento flexible con metodología AASHTO93	Capa o conjunto de capas de materiales apropiados, conformados sobre la subrasante, que resisten las solicitaciones de tránsito y medio ambiente, con superficie de rodadura de mezcla asfáltica. (Tapia, 2012, pág. 4)	Espesor de carpeta asfáltica	Razón
					Espesor de base granular	Razón
					Espesor de sub base granular	Razón
			Estructura de pavimento flexible con metodología del IA.	Capa o conjunto de capas de materiales apropiados, conformados sobre la subrasante, que resisten las solicitaciones de tránsito y medio ambiente, con superficie de rodadura de mezcla asfáltica. (Tapia, 2012, pág. 4)	Espesor de carpeta asfáltica	Razón
					Espesor de base granular	Razón
					Espesor de sub base granular	Razón

VARIABLE	DEFINICIÓN CONCEPTUAL	DEFINICIÓN OPERACIONAL	DIMENSIONES	DEFINICIÓN CONCEPTUAL	INDICADORES	ESCALA DE MEDICIÓN
<u>Variable Dependiente</u> Comparación técnico - económico entre metodologías AASHTO93 e IA.	Es la reunión y análisis de información que permita verificar la posibilidad técnica y determinar el efecto en la rentabilidad del proyecto (Beltrán, 2012, pág. 3).	Se realizará el análisis de información técnica y económica de tal forma que permita la comparación de las dos estructuras de pavimento (Beltrán, 2012, pág. 1 y 2).	Comparación de datos técnicos.	Método eficaz a utilizar para conocer y establecer diferencias entre datos técnicos (Díaz, 2012, pág. 8)	Rango de valores	Nominal
			Comparación de costos.	Es el costo de cada actividad por unidad de medida seleccionada (Beltrán, 2012, pág. 4 y 5)	Costo por partidas	Razón

2.3. Población y Muestra

“Se denomina población o universo al conjunto de elementos o sujetos que serán motivo de estudio” (Borja, 2012, pág. 30).

Población: Pavimento de la carretera PE-26B.

“Para seleccionar una muestra, lo primero que hay que hacer es definir una unidad del objeto de estudio en la investigación (personas, familias, obras construidas, vehículos de transporte público, viviendas, kilómetros de carretera [...])” (Borja, 2012, pág. 31).

Muestra: 2.686 Kilómetros de pavimento de la variante.

2.4. Técnicas e Instrumentos de Recolección de Datos, Validez y Confiabilidad

La técnica utilizada será: “La observación, consiste en el registro sistemático, valido y confiable de comportamientos y situaciones observables, a través de un conjunto de categorías y subcategorías”. (Hernández, Fernández, & Baptista, 2010, pág. 260).

Técnicas:

- ❖ Censo vehicular en estación de censo, para caracterizar y cuantificar el tráfico vehicular de vehículos ligeros y pesados que se movilizan por dicha estación, durante 7 días las 24 horas mediante observación. Luego, se procesará estos datos en hoja excel para obtener el Índice Medio Diario Anual (IMDa) y se proyectará los Ejes Equivalentes EE.
- ❖ Toma de muestra representativa de suelo, se excavará manualmente una calicata a cielo abierto de profundidad mínima de 1.50m por debajo de la subrasante describiendo las características en forma visual. Luego se enviará al laboratorio de mecánica de suelos para realizar los siguientes ensayos:
 - Ensayo de granulometría MTC E107.
 - Ensayo de contenido de humedad MTC E108.
 - Ensayo de determinación de límite líquido MTC E 110.
 - Ensayo de determinación de límite plástico (L.P.) índice de plasticidad (I.P.) MTC E 111.
 - Ensayo de Proctor Modificado MTC E115.
 - Ensayo CBR (Laboratorio) MTC E132.

Instrumentos de Recolección de Datos:

- ❖ Formatos de caracterización de tráfico vehicular, según manual de carreteras sección suelos, geología, geotecnia y pavimentos. Formato del Ministerio de Transportes y Comunicaciones, Dirección de Información de Gestión.
- ❖ Formato de registro de excavación de calicata, según norma ASTM D2488.

Validez

“La validez es el grado en que un instrumento mide la variable que busca medir”. (Vivas & Albarrán, 2014, pág. 16)

Como los instrumentos a utilizar están normados tienen alto grado validez.

Confiabilidad:

La confiabilidad de un instrumento de medición es el grado de exigencia de la medida, en el sentido que si medimos varias veces en las mismas condiciones el instrumento al mismo objeto o sujeto obtiene resultados iguales. (Vivas & Albarrán, 2014, pág. 16)

Los instrumentos tienen un alto grado de confiabilidad ya que los resultados varían muy poco si se reitera varias veces la misma medición.

2.5. Métodos de Análisis de Datos

Para la obtención de resultados de la presente tesis a partir de datos recopilados, se tomó en cuenta el procedimiento del análisis de las metodologías de la American Association of State Highway and Transportation Officials (AASHTO) 93 y del Instituto del Asfalto (IA) para el diseño de pavimento flexible de la variante (Secclla).

De las 2 estructuras de pavimentos se realizó los diseños por las metodologías mencionadas anteriormente para comparar y definir cuál de los dos paquetes estructurales es la más recomendable técnica y económica para su construcción, para un periodo de vida útil de 20 años, de la variante (Secclla).

2.6. Aspectos Éticos

Los valores morales que sirven de guía para un buen comportamiento social y desarrollarnos con la máxima eficiencia en realizar los trabajos es fundamental en el desenvolvimiento de nuestras vidas demostrando una ética profesional impecable. (Carrillo Bravo, 2013, pág. 66).

El presente trabajo fue realizado con los conocimientos teóricos obtenidos en la universidad y conocimientos prácticos obtenidos en el trabajo en el cual me desempeño, siempre con el mayor profesionalismo, responsabilidad y ética.

III. RESULTADOS

3.1. Estudio de Tráfico

El presente estudio de tráfico se basará en realizar conteos de tráfico vehicular en 01 estación denominada E-01, ubicada en la carretera PE-26B, entre los distritos de Secclla y Julcamarca en el kilómetro 140.5, durante 7 días y las 24 horas. Luego calcular y proyectar el IMDa para obtener los ejes equivalentes para el periodo de diseño.

3.1.1. Trabajos de Campo

Se realizaron previamente los siguientes trabajos:

- Viaje al lugar de estudio (Huancavelica)
- Inspección del área de estudio y diagnóstico de la situación actual
- Coordinación con los aforadores

Luego se efectuó los trabajos de recolección de información de aforo vehicular clasificado del movimiento vehicular existente, en la estación de conteo E-01, entre el martes 11 de setiembre hasta el lunes 17 de setiembre del 2018.

3.1.2. Trabajo de Gabinete

En gabinete se revisó y digitalizo la información de aforo vehicular realizado en campo y se procedió al respectivo cálculo del IMDa de la siguiente manera:

- Se realizó la digitación del aforo vehicular entre el 11 y 17 de setiembre de la estación E-01.
- El volumen de tráfico del mes de setiembre se calculó promediando el volumen de los 7 días.
- En la vía en estudio no hay ninguna unidad de peaje, por tal motivo tomaremos una unidad de peaje con patrón similar a nuestra vía. Los factores que utilizaremos serán de las unidades de peaje de Socos del año 2013.

Cuadro 3.1.2-1: Factores de Corrección Estacional Peaje Socos Año 2013

MES	Veh. Ligeros	Veh. Pesados
Enero	12,279	10,993
Febrero	12,562	10,170
Marzo	16,575	11,682
Abril	12,105	11,002
Mayo	13,482	11,550
Junio	13,783	11,482
Julio	15,929	12,588
Agosto	16,952	12,573
Septiembre	16,139	11,616
Octubre	15,749	13,150
Noviembre	14,982	11,130
Diciembre	17,210	11,856
Total	177,747	139,792
Promedio	14,812	11,649
Factor de Correccion Peaje Socos	FC LIGEROS	FC PESADOS
Mes de Setiembre	16,139	11,616
Promedio Anual	14,812	11,649
Factor de Correccion Estacional	0.917792304	1.002869605

FUENTE: FCE promedio del 2013, Ministerio de Transportes y Comunicaciones.

3.1.3. Conteos de Tráfico Vehicular

ESTACION: E-01	TRAMO	: Secclla - Julcamarca
	UBICACIÓN	: Km 134.5 de la carretera PE-26B.
	FECHA	: Del 11 al 17 de setiembre del 2018

Tramo: Secclla – Julcamarca, Estación E-01



FOTO N° 01

Cuadro N° 3.1.3-1: Conteo Vehicular martes 11/09/2018

CARRETERA:		HUANCAVELICA - EMP. PE-3S.		ESTUDIO DE TRAFICO																							
TRAMO:		SECCLLA - JULCAMARCA																						UBICACIÓN: SECCLLA			
ESTACIÓN:		E-01																						SENTIDO: AMBOS			
DÍA:		MARTES																						FECHA: 11/09/2018			
ENTRADA : HACIA LIRCAY																											
Hora	Autos	S. Wagon	Pick Up	Panel	C. Rural	Micro	Omnibus			Camion			Semi Trayler								Trayler				TOTAL	%	
							B2	B3	B4	C2	C3	C4	8x4	T2S1	T2S2	T2S3	T3S1	T3S2	T3S3	T3S4	C2R2	C2R3	C3R2	C3R3	C3R4		
00:0-01:0																											
01:0-02:0																											
02:0-03:0				1																						1	1.3%
03:0-04:0										1																1	1.3%
04:0-05:0	2		1							1	1															5	6.7%
05:0-06:0	2				2					1																5	6.7%
06:0-07:0	1		2		4					1	1															9	12.0%
07:0-08:0			1	3	1					1																6	8.0%
08:0-09:0			3		2																					5	6.7%
09:0-10:0	1		2	1	4					1																9	12.0%
10:0-11:0			3		2																					5	6.7%
11:0-12:0		1	2		1					1																5	6.7%
12:0-13:0	3				1																					4	5.3%
13:0-14:0			2							2																4	5.3%
14:0-15:0			1		1																					2	2.7%
15:0-16:0	1	1			2					1																5	6.7%
16:0-17:0	1				2																					3	4.0%
17:0-18:0			1																							1	1.3%
18:0-19:0					1																					1	1.3%
19:0-20:0	1																									1	1.3%
20:0-21:0					1					1																2	2.7%
21:0-22:0			1																							1	1.3%
22:0-23:0																											
23:0-24:0																											
TOTAL	12	2	19	5	24					11	2															75	100%
%	16.0%	2.7%	25.3%	6.7%	32.0%					14.7%	2.7%															100.0%	

[illegible][illegible]

Cuadro N° 3.1.3-2: Conteo Vehicular miércoles 12/09/2018

ESTUDIO DE TRAFICO																										
CARRETERA:			HUANCAVELICA - EMP. PE-3S.												UBICACIÓN: SECCLLA											
TRAMO:			SECCLLA - JULCAMARCA												SENTIDO: AMBOS											
ESTACIÓN:			E-01												FECHA: 12/09/2018											
DÍA:			MIÉRCOLES																							
ENTRADA : HACIA LIRCAY																										
Hora	Autos	S. Wagon	Pick Up	Panel	C. Rural	Micro	Omnibus			Camion			Semi Trayler				Trayler				TOTAL	%				
							B2	B3	B4	C2	C3	C4	8x4	T2S1	T2S2	T2S3	T3S1	T3S2	T3S3	T3S4	C2R2	C2R3	C3R2	C3R3	C3R4	
00:0-01:0			2							1															3	3.4%
01:0-02:0	3		3							2															8	9.0%
02:0-03:0	2																								2	2.2%
03:0-04:0			1		3																				3	3.4%
04:0-05:0					2					1	1														5	5.6%
05:0-06:0																										
06:0-07:0					2																				2	2.2%
07:0-08:0	1		2		1																				4	4.5%
08:0-09:0	1		7		1																				9	10.1%
09:0-10:0	1		2		1																				4	4.5%
10:0-11:0	3		3																						6	6.7%
11:0-12:0	1		2		2						1														6	6.7%
12:0-13:0	2		3		1					1															7	7.9%
13:0-14:0			1		1																				2	2.2%
14:0-15:0	1									1	1														3	3.4%
15:0-16:0					1																				1	1.1%
16:0-17:0	1		1																						2	2.2%
17:0-18:0	2	1	1		2					1															7	7.9%
18:0-19:0	2									1															3	3.4%
19:0-20:0	1		1		1						2														5	5.6%
20:0-21:0	3		2																						5	5.6%
21:0-22:0																										
22:0-23:0					2																				2	2.2%
23:0-24:0																										
TOTAL	24	1	31		20					8	5														89	100%
%	27.0%	1.1%	34.8%		22.5%					9.0%	5.6%														100.0%	

SALIDA: HACIA AYACUCHO																											
Hora	Autos	S. Wagon	Pick Up	Panel	C. Rural	Micro	Omnibus			Camion			8x4	T2S1	T2S2	T2S3	T3S1	T3S2	T3S3	T3S4	C2R2	C2R3	C3R2	C3R3	C3R4	TOTAL	%
							B2	B3	B4	C2	C3	C4															
00:0-01:0										1															1	1.3%	
01:0-02:0										2															2	2.6%	
02:0-03:0	2																								2	2.6%	
03:0-04:0																											
04:0-05:0	4	1			1																				6	7.7%	
05:0-06:0	1				1					1															3	3.8%	
06:0-07:0	2		1		1																				4	5.1%	
07:0-08:0			1		1																				2	2.6%	
08:0-09:0					2						1														3	3.8%	
09:0-10:0																											
10:0-11:0	1				1																				2	2.6%	
11:0-12:0	1				2																				3	3.8%	
12:0-13:0	1				1																				3	3.8%	
13:0-14:0	1		1							1															4	5.1%	
14:0-15:0			1		1					2															2	2.6%	
15:0-16:0	1		4		1							1													7	9.0%	
16:0-17:0	1		5		1					2															9	11.5%	
17:0-18:0	1		4		2																				7	9.0%	
18:0-19:0	3		1		3																				7	9.0%	
19:0-20:0					1																				1	1.3%	
20:0-21:0		1			3																				4	5.1%	
21:0-22:0	2									2															4	5.1%	
22:0-23:0																											
23:0-24:0			2																						2	2.6%	
TOTAL	21	2	20		22					11	2														78	100%	
%	26.9%	2.6%	25.6%		28.2%					14.1%	2.6%														100.0%		

AMBOS																											
Hora	Autos	S. Wagon	Pick Up	Panel	C. Rural	Micro	Omnibus			Camion			8x4	T2S1	T2S2	T2S3	T3S1	T3S2	T3S3	T3S4	C2R2	C2R3	C3R2	C3R3	C3R4	TOTAL	%
							B2	B3	B4	C2	C3	C4															
00:0-01:0			2							2															4	2.4%	
01:0-02:0	3		3							4															10	6.0%	
02:0-03:0	4																								4	2.4%	
03:0-04:0					3																				3	1.8%	
04:0-05:0	4	1	1		3					1	1														11	6.6%	
05:0-06:0	1				1					1															3	1.8%	
06:0-07:0	2		1		3																				6	3.6%	
07:0-08:0	1		3		2																				6	3.6%	
08:0-09:0	1		7		3						1														12	7.2%	
09:0-10:0	1		2		1																				4	2.4%	
10:0-11:0	4		3		1																				8	4.8%	
11:0-12:0	2		2		4							1													9	5.4%	
12:0-13:0	3		3		2					2															10	6.0%	
13:0-14:0	1		2		1					2															6	3.6%	
14:0-15:0	1		1		1					1		1													5	3.0%	
15:0-16:0	1		4		2							1													8	4.8%	
16:0-17:0	2		6		1					2		1													11	6.6%	
17:0-18:0	3	1	5		4					1															14	8.4%	
18:0-19:0	5		1		3						1														10	6.0%	
19:0-20:0	1		1		2							2													6	3.6%	
20:0-21:0	3	1	2		3																				9	5.4%	
21:0-22:0	2									2															4	2.4%	
22:0-23:0					2																				2	1.2%	
23:0-24:0			2																						2	1.2%	
TOTAL	45	3	51		42					19	7														167	100%	
%	26.9%	1.8%	30.5%		25.1%					11.4%	4.2%														100.0%		

Cuadro N° 3.1.3-3: Conteo Vehicular jueves 13/09/2018

ESTUDIO DE TRAFICO																										
CARRETERA:		HUANCAVELICA - EMP. PE-3S.																		UBICACIÓN: SECCLLA						
TRAMO:		SECCLLA - JULCAMARCA																		SENTIDO: AMBOS						
ESTACIÓN:		E-01																		FECHA: 13/09/2018						
DÍA:		JUEVES																								
ENTRADA : HACIA LIRCAY																										
Hora	Autos	S. Wagon	Pick Up	Panel	C. Rural	Micro	Omnibus			Camion				Semi Traylor					Traylor					TOTAL	%	
							B2	B3	B4	C2	C3	C4	8x4	T2S1	T2S2	T2S3	T3S1	T3S2	T3S3	T3S4	C2R2	C2R3	C3R2			C3R3
00:0-01:0		1								2														3	4.0%	
01:0-02:0																								2	2.7%	
02:0-03:0	1				1																			3	4.0%	
03:0-04:0	2				1																			3	4.0%	
04:0-05:0			1		1					1														3	4.0%	
05:0-06:0	2		1		2					1	1													7	9.3%	
06:0-07:0					1					1														2	2.7%	
07:0-08:0	3		5																					8	10.7%	
08:0-09:0	2	1	4		2					1	2													12	16.0%	
09:0-10:0			2																					2	2.7%	
10:0-11:0	2		1		2	1																		6	8.0%	
11:0-12:0	1									1														2	2.7%	
12:0-13:0			3		2																			5	6.7%	
13:0-14:0			1								1													2	2.7%	
14:0-15:0	1																							1	1.3%	
15:0-16:0	3				1																			4	5.3%	
16:0-17:0	2		3							2														7	9.3%	
17:0-18:0																								1	1.3%	
18:0-19:0	1		1																					2	2.7%	
19:0-20:0	1									1														2	2.7%	
20:0-21:0	1		1																					1	1.3%	
21:0-22:0																								1	1.3%	
22:0-23:0			1																							
23:0-24:0																										
TOTAL	21	2	24		13	1				10	4													75	100%	
%	28.0%	2.7%	32.0%		17.3%	1.3%				13.3%	5.3%													100.0%		

SALIDA: HACIA AYACUCHO																										
Hora	Autos	S. Wagon	Pick Up	Panel	C. Rural	Micro	Omnibus			Camion			8x4	Semi Traylor					Traylor					TOTAL	%	
							B2	B3	B4	C2	C3	C4		T2S1	T2S2	T2S3	T3S1	T3S2	T3S3	T3S4	C2R2	C2R3	C3R2			C3R3
00:0-01:0				1	2					2														4	4.5%	
01:0-02:0	2																						3	3.4%		
02:0-03:0			1							2	2												5	5.7%		
03:0-04:0	1				2																		3	3.4%		
04:0-05:0																										
05:0-06:0	3				2																		5	5.7%		
06:0-07:0	3		1		2						1												7	8.0%		
07:0-08:0	2		1							1													4	4.5%		
08:0-09:0			3							1	1												5	5.7%		
09:0-10:0	1				1																		2	2.3%		
10:0-11:0	3		1		1					1													6	6.8%		
11:0-12:0	1		2		1																		4	4.5%		
12:0-13:0					1																		1	1.1%		
13:0-14:0			2		1																		3	3.4%		
14:0-15:0			4		2					2													8	9.1%		
15:0-16:0			2		1							3											6	6.8%		
16:0-17:0	4		5		1					1													11	12.5%		
17:0-18:0	2		2																				4	4.5%		
18:0-19:0	2				1					1													4	4.5%		
19:0-20:0																										
20:0-21:0																										
21:0-22:0	1		1																				2	2.3%		
22:0-23:0																										
23:0-24:0			1																				1	1.1%		
TOTAL	25		26	1	18					11	7												88	100%		
%	28.4%		29.5%	1.1%	20.5%					12.5%	8.0%												100.0%			

AMBOS																										
Hora	Autos	S. Wagon	Pick Up	Panel	C. Rural	Micro	Omnibus			Camion			8x4	Semi Traylor					Traylor					TOTAL	%	
							B2	B3	B4	C2	C3	C4		T2S1	T2S2	T2S3	T3S1	T3S2	T3S3	T3S4	C2R2	C2R3	C3R2			C3R3
00:0-01:0		1			2					4														7	4.3%	
01:0-02:0	2			1																				3	1.8%	
02:0-03:0	1		1		1					2	2													7	4.3%	
03:0-04:0	1				2																			3	1.8%	
04:0-05:0	2				1																			3	1.8%	
05:0-06:0	3		1		3					1														8	4.9%	
06:0-07:0	5		2		4					1	2													14	8.6%	
07:0-08:0	2		1		1					2														6	3.7%	
08:0-09:0	3		8							1	1													13	8.0%	
09:0-10:0	3	1	4		3					1	2													14	8.6%	
10:0-11:0	3		3		1					1														8	4.9%	
11:0-12:0	3		3		3	1																		10	6.1%	
12:0-13:0	1				1					1														3	1.8%	
13:0-14:0			5		3																			8	4.9%	
14:0-15:0			5		2					2	1													10	6.1%	
15:0-16:0	1		2		1						3													7	4.3%	
16:0-17:0	7		5		2					1														15	9.2%	
17:0-18:0	4		5							2														11	6.7%	
18:0-19:0	2				1					1														4	2.5%	
19:0-20:0			1																					1	0.6%	
20:0-21:0	1									1														2	1.2%	
21:0-22:0	2		2																					4	2.5%	
22:0-23:0			1																					1	0.6%	
23:0-24:0			1																					1	0.6%	
TOTAL	46	2	50	1	31	1				21	11													163	100%	
%	28.2%	1.2%	30.7%	0.6%	19.0%	0.6%				12.9%	6.7%													100.0%		

Cuadro N° 3.1.3-4: Conteo Vehicular viernes 14/09/2018

[illegible][illegible][illegible]

Cuadro N° 3.1.3-5: Conteo Vehicular sábado 15/09/2018

ESTUDIO DE TRAFICO																											
CARRETERA:		HUANCAVELICA - EMP. PE-3S.															UBICACIÓN: SECCLLA										
TRAMO:		SECCLLA - JULCAMARCA															SENTIDO: AMBOS										
ESTACIÓN:		E-01															FECHA: 15/09/2018										
DÍA:		SÁBADO																									
ENTRADA : HACIA LIRCAY																											
Hora	Autos	S. Wagon	Pick Up	Panel	C. Rural	Micro	Omnibus			Camion			Semi Trayler							Trayler					TOTAL	%	
							B2	B3	B4	C2	C3	C4	8x4	T2S1	T2S2	T2S3	T3S1	T3S2	T3S3	T3S4	C2R2	C2R3	C3R2	C3R3			C3R4
00:0-01:0				1																					1	1.2%	
01:0-02:0																										7	8.6%
02:0-03:0	2		3		2																				3	3.7%	
03:0-04:0		1	2																						1	1.2%	
04:0-05:0						1																			1	1.2%	
05:0-06:0			1																						1	1.2%	
06:0-07:0	1	1	2		2					1															7	8.6%	
07:0-08:0			3		1																				4	4.9%	
08:0-09:0		2	3		1																				6	7.4%	
09:0-10:0	1		1		2					1															5	6.2%	
10:0-11:0	3		3		1						1														8	9.9%	
11:0-12:0	1		1		1																				3	3.7%	
12:0-13:0	2	1	3		1																				7	8.6%	
13:0-14:0			2		1					1															4	4.9%	
14:0-15:0					1																				1	1.2%	
15:0-16:0		1	1							1															3	3.7%	
16:0-17:0	1	1	1		3																				6	7.4%	
17:0-18:0	1				1					1															3	3.7%	
18:0-19:0	1		1																						2	2.5%	
19:0-20:0	3		2																						5	6.2%	
20:0-21:0			1							1															2	2.5%	
21:0-22:0																											
22:0-23:0	1				1																				2	2.5%	
23:0-24:0																											
TOTAL	17	7	30	1	18	1				6	1														81	100%	
%	21.0%	8.6%	37.0%	1.2%	22.2%	1.2%				7.4%	1.2%														100.0%		

SALIDA: HACIA AYACUCHO																										
Hora	Autos	S. Wagon	Pick Up	Panel	C. Rural	Micro	Omnibus			Camion			Semi Trayler						Trayler					TOTAL	%	
							B2	B3	B4	C2	C3	C4	8x4	T2S1	T2S2	T2S3	T3S1	T3S2	T3S3	T3S4	C2R2	C2R3	C3R2			C3R3
00:0-01:0				1																					1	1.2%
01:0-02:0				1																					1	1.2%
02:0-03:0																										
03:0-04:0		1																							1	1.2%
04:0-05:0	1		1																						2	2.4%
05:0-06:0	1																								1	1.2%
06:0-07:0	1			1	1																				3	3.7%
07:0-08:0	1	1			1					1															4	4.9%
08:0-09:0		2	2																						4	4.9%
09:0-10:0			1																						1	1.2%
10:0-11:0	1				1																				2	2.4%
11:0-12:0	2		2		1		1																		6	7.3%
12:0-13:0		3	1		1					1															6	7.3%
13:0-14:0	3		3		2					1															9	11.0%
14:0-15:0	4	1	4		1							1													11	13.4%
15:0-16:0			4		3																				7	8.5%
16:0-17:0			1		1	1						2													5	6.1%
17:0-18:0					1	1				2															4	4.9%
18:0-19:0			2		1																				3	3.7%
19:0-20:0	3									1	1														5	6.1%
20:0-21:0	1		3																						4	4.9%
21:0-22:0	1				1																				2	2.4%
22:0-23:0																										
23:0-24:0																										
TOTAL	19	8	24	3	15	2	1			6	4														82	100%
%	23.2%	9.8%	29.3%	3.7%	18.3%	2.4%	1.2%			7.3%	4.9%														100.0%	

AMBOS																											
Hora	Autos	S. Wagon	Pick Up	Panel	C. Rural	Micro	Omnibus			Camion			Semi Trayler							Trayler					TOTAL	%	
							B2	B3	B4	C2	C3	C4	8x4	T2S1	T2S2	T2S3	T3S1	T3S2	T3S3	T3S4	C2R2	C2R3	C3R2	C3R3			C3R4
00:0-01:0				1																					1	0.6%	
01:0-02:0				2																					2	1.2%	
02:0-03:0	2		3		2																				7	4.3%	
03:0-04:0		2	2																						4	2.5%	
04:0-05:0	1		1			1																			3	1.8%	
05:0-06:0	1		1																						2	1.2%	
06:0-07:0	2	1	2	1	3					1															10	6.1%	
07:0-08:0	1	1	3		2					1															8	4.9%	
08:0-09:0		4	5		1																				10	6.1%	
09:0-10:0	1		2		2					1															6	3.7%	
10:0-11:0	4		3		2						1														10	6.1%	
11:0-12:0	3		3		2		1																		9	5.5%	
12:0-13:0	2	4	4		2					1															13	8.0%	
13:0-14:0	3		5		3					2															13	8.0%	
14:0-15:0	4		2		2						1														12	7.4%	
15:0-16:0		1	5		3					1															10	6.1%	
16:0-17:0	1	1	2		4	1					2														11	6.7%	
17:0-18:0	1				2	1				3															7	4.3%	
18:0-19:0	1		3		1																				5	3.1%	
19:0-20:0	6		2							1	1														10	6.1%	
20:0-21:0	1		4							1															6	3.7%	
21:0-22:0	1				1																				2	1.2%	
22:0-23:0	1				1																				2	1.2%	
23:0-24:0																											
TOTAL	36	15	54	4	33	3	1			12	5														163	100%	
%	22.1%	9.2%	33.1%	2.5%	20.2%	1.8%	0.6%			7.4%	3.1%														100.0%		

Cuadro N° 3.1.3-6: Conteo Vehicular domingo 16/09/2018

[illegible][illegible][illegible]

Cuadro N° 3.1.3-7: Conteo Vehicular lunes 17/09/2018

ESTUDIO DE TRAFICO																											
CARRETERA:		HUANCAVELICA - EMP. PE-3S.															UBICACIÓN: SECCLLA										
TRAMO:		SECCLLA - JULCAMARCA															SENTIDO: AMBOS										
ESTACIÓN:		E-01															FECHA: 17/09/2018										
DÍA:		LUNES																									
ENTRADA : HACIA LIRCAY																											
Hora	Autos	S. Wagon	Pick Up	Panel	C. Rural	Micro	Omnibus			Camion			Semi Traylor						Traylor				TOTAL	%			
							B2	B3	B4	C2	C3	C4	8x4	T2S1	T2S2	T2S3	T3S1	T3S2	T3S3	T3S4	C2R2	C2R3			C3R2	C3R3	C3R4
00:0-01:0																											
01:0-02:0	1		1																						2	2.7%	
02:0-03:0	1				1																				2	2.7%	
03:0-04:0	1																								1	1.3%	
04:0-05:0	1		1																						2	2.7%	
05:0-06:0	2		1		2					1															6	8.0%	
06:0-07:0	3		2		2																				8	10.7%	
07:0-08:0	5		2		1					1															8	10.7%	
08:0-09:0	1				2																				3	4.0%	
09:0-10:0			1		2					2															5	6.7%	
10:0-11:0			1								1														2	2.7%	
11:0-12:0			3		1																				4	5.3%	
12:0-13:0	2		4							2															8	10.7%	
13:0-14:0																											
14:0-15:0	2				1																				3	4.0%	
15:0-16:0			1							2															3	4.0%	
16:0-17:0					2																				2	2.7%	
17:0-18:0	2	1								1															4	5.3%	
18:0-19:0	1				1					2															4	5.3%	
19:0-20:0	1		3	1																					5	6.7%	
20:0-21:0					1						1														2	2.7%	
21:0-22:0																											
22:0-23:0										1															1	1.3%	
23:0-24:0																											
TOTAL	23	1	20	1	16					12	2														75	100%	
%	30.7%	1.3%	26.7%	1.3%	21.3%					16.0%	2.7%														100.0%		

SALIDA: HACIA AYACUCHO																											
Hora	Autos	S. Wagon	Pick Up	Panel	C. Rural	Micro	Omnibus			Camion			8x4	Semi Traylor							Traylor					TOTAL	%
							B2	B3	B4	C2	C3	C4		T2S1	T2S2	T2S3	T3S1	T3S2	T3S3	T3S4	C2R2	C2R3	C3R2	C3R3	C3R4		
00:0-01:0																											
01:0-02:0																											
02:0-03:0	1				1					1															3	3.8%	
03:0-04:0	1				1																				2	2.5%	
04:0-05:0																											
05:0-06:0	1	1			2																				4	5.0%	
06:0-07:0	3																								3	3.8%	
07:0-08:0	5		1		2																				8	10.0%	
08:0-09:0			2							1															3	3.8%	
09:0-10:0	3				2						1														6	7.5%	
10:0-11:0			3		1					1															5	6.3%	
11:0-12:0	1		2		2																				5	6.3%	
12:0-13:0	1		1																						2	2.5%	
13:0-14:0	4		1		1																				6	7.5%	
14:0-15:0	3	1	1																						5	6.3%	
15:0-16:0	2									2		1													5	6.3%	
16:0-17:0		2	2		2					2															8	10.0%	
17:0-18:0	1	1	3																						5	6.3%	
18:0-19:0	2		1		5																				8	10.0%	
19:0-20:0				1																					1	1.3%	
20:0-21:0																											
21:0-22:0	1																								1	1.3%	
22:0-23:0																											
23:0-24:0																											
TOTAL	29	5	17	1	19					7	2														80	100%	
%	36.3%	6.3%	21.3%	1.3%	23.8%					8.8%	2.5%														100.0%		

AMBOS																											
Hora	Autos	S. Wagon	Pick Up	Panel	C. Rural	Micro	Omnibus			Camion				Semi Traylor							Traylor					TOTAL	%
							B2	B3	B4	C2	C3	C4	8x4	T2S1	T2S2	T2S3	T3S1	T3S2	T3S3	T3S4	C2R2	C2R3	C3R2	C3R3	C3R4		
00:0-01:0																											
01:0-02:0	1		1																							2	1.3%
02:0-03:0	2				2					1																5	3.2%
03:0-04:0	2				1																					3	1.9%
04:0-05:0	1		1																							2	1.3%
05:0-06:0	3	1	1		4					1																10	6.5%
06:0-07:0	6		2		2					1																11	7.1%
07:0-08:0	10		3		3																					16	10.3%
08:0-09:0	1		2		2					1																6	3.9%
09:0-10:0	3		1		4					2	1															11	7.1%
10:0-11:0			4		1					1	1															7	4.5%
11:0-12:0	1		5		3																					9	5.8%
12:0-13:0	3		5							2																10	6.5%
13:0-14:0	4		1		1																					6	3.9%
14:0-15:0	5	1	1		1																					8	5.2%
15:0-16:0	2		1							4	1															8	5.2%
16:0-17:0		2	2		4					2																10	6.5%
17:0-18:0	3	2	3							1																9	5.8%
18:0-19:0	3		1		6					2																12	7.7%
19:0-20:0	1		3	2																						6	3.9%
20:0-21:0					1							1														2	1.3%
21:0-22:0	1																									1	0.6%
22:0-23:0										1																1	0.6%
23:0-24:0																											
TOTAL	52	6	37	2	35					19	4															155	100%
%	33.5%	3.9%	23.9%	1.3%	22.6%					12.3%	2.6%															100.0%	

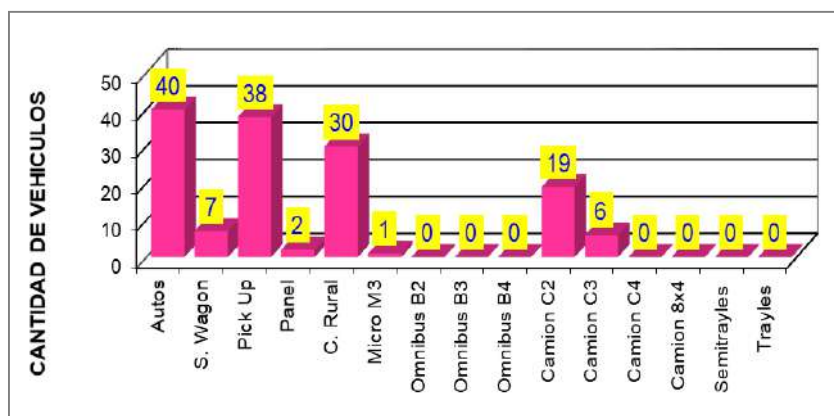
Cuadro N° 3.1.3-8: Índice Medio Diario Anual

Tráfico Vehicular
Estación E-01 (Veh/día)

Tipo de Vehículos	FC	IMDs	IMDa	Distrib. %
Autos	0.917792304355908	44	40	27.97
S. Wagon	0.917792304355908	7	7	4.90
Pick Up	0.917792304355908	41	38	26.57
Panel	0.917792304355908	2	2	1.40
C. Rural	0.917792304355908	33	30	20.98
Micro M3	0.917792304355908	1	1	0.70
Omnibus B2	1.002869605142330	0	0	0.00
Omnibus B3	1.002869605142330	0	0	0.00
Omnibus B4	1.002869605142330	0	0	0.00
Camion C2	1.002869605142330	19	19	13.29
Camion C3	1.002869605142330	6	6	4.20
Camion C4	1.002869605142330	0	0	0.00
Camion 8x4	1.002869605142330	0	0	0.00
Semitrayles	1.002869605142330	0	0	0.00
Trayles	1.002869605142330	0	0	0.00
TOTAL		153	143	100.00

Fuente: Elaboracion Propia

Gráfico N° 3.1.3-1: Clasificación Vehicular



El índice medio anual es de 143 vehículos, compuestos por 82.52% de vehículos ligeros, 0.00% de ómnibus y 17.48% de vehículos pesados. En el cuadro N° 3.1.3-8 y grafico N° 3.1.3-1, se presentan la composición del IMDs e IMDa el detalle del volumen de tráfico por dirección, día y tipo de vehículo.

3.1.4. Proyecciones de Tráfico

3.1.6.1 Tráfico Normal

Es la demanda actual que viene circulando sobre la vía en estudio y que tendrá un crecimiento inercial independientemente de las mejoras que puedan realizar a la vía.

Cuadro N° 3.1.6.1-1: Tráfico Normal, Estación E-01

CARRETERA: HUANCAMELICA - EMP. PE-3S.																	SENTIDO: AMBOS												
TRAMO: SECOLLA - JULCAMARCA																	FECHA: Del martes 11 al lunes 17 de setiembre del 2018												
ESTACIÓN: E-01																	UBICACIÓN: SECOLLA												
FCE 0.91779230435591 Socos																													
FCE 1002869605 H233																													
Dia		Autos	S. Wagon	Pick Up	Panel	C.Rural	Micro	Omnibus			Camion			Semi trayler						Trayler					Total Veh. Livianos	Total Veh. Pesados	TOTAL		
								B2	B3	B4	C2	C3	C4	8x4	T2S1	T2S2	T2S3	T3S1	T3S2	T3S3	T3S4	C2R2	C2R3	C3R2				C3R3	C3R4
MARTES	Entrada	12	2	19	5	24	0	0	0	0	11	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	62	13	75
	Salida	10	5	19	0	17	0	0	0	0	13	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	51	16	67
	Total	22	7	38	5	41	0	0	0	0	24	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	113	29	142
MIÉRCOLES	Entrada	24	1	31	0	20	0	0	0	0	8	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	76	13	89
	Salida	21	2	20	0	22	0	0	0	0	11	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	65	13	78
	Total	45	3	51	0	42	0	0	0	0	19	7	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	141	26	167
JUEVES	Entrada	21	2	24	0	13	1	0	0	0	10	4	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	61	14	75
	Salida	25	0	26	1	18	0	0	0	0	11	7	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	70	18	88
	Total	46	2	50	1	31	1	0	0	0	21	11	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	131	32	163
VIERNES	Entrada	21	5	14	1	11	1	1	0	0	11	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	53	17	70
	Salida	31	6	18	2	13	0	0	0	0	12	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	70	14	84
	Total	52	11	32	3	24	1	1	0	0	23	7	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	123	31	154
SÁBADO	Entrada	17	7	30	1	18	1	0	0	0	6	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	74	7	81
	Salida	19	8	24	3	15	2	1	0	0	6	4	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	71	11	82
	Total	36	15	54	4	33	3	1	0	0	12	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	145	18	163
DOMINGO	Entrada	26	2	13	0	12	0	0	0	0	5	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	53	6	59
	Salida	26	4	12	0	13	2	0	0	0	11	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	57	13	70
	Total	52	6	25	0	25	2	0	0	0	16	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	110	19	129
LUNES	Entrada	23	1	20	1	16	0	0	0	0	12	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	61	14	75
	Salida	29	5	17	1	19	0	0	0	0	7	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	71	9	80
	Total	52	6	37	2	35	0	0	0	0	19	4	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	132	23	155
IMDS	Entrada	21	3	22	1	16	0	0	0	0	9	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	63	12	75
	Salida	23	4	19	1	17	1	0	0	0	10	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	65	13	78
	Total	44	7	41	2	33	1	0	0	0	19	6	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	128	25	153
IMDA	Entrada	19	3	20	1	15	0	0	0	0	9	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	58	12	70
	Salida	21	4	18	1	15	1	0	0	0	10	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	60	13	73
	Total	40	7	38	2	30	1	0	0	0	19	6	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	118	25	143

Fuente: Elaboración Propia.

3.1.6.2 Tráfico Normal Proyectado

Para la proyección del tráfico normal hasta el año 2042 se utilizará información de los indicadores macro-económicos de la región Huancavelica.

Variables Macroeconómicas.

Se tomará las variables económicas del PBI y la tasa de crecimiento poblacional, estimadas por el INEI.

A continuación, se presenta los cuadros de la tasa de crecimiento poblacional y PBI de Huancavelica, que se utilizaran para la proyección del tráfico normal.

Cuadro N° 3.1.6.2-1: Tasa de Crecimiento Poblacional y PBI.

INDICADORES DEMOGRÁFICOS. 2010-2015

Indicadores demográficos	Huancavelica
Fecundidad	
Nacimientos anuales: B	14,067
Tasa bruta de natalidad:	
b (por mil)	28.98
Tasa global de fecundidad	4.01
Tasa bruta de reproducción	1.96
Mortalidad	
Muertes anuales: D	2,828
Tasa bruta de mortalidad:	
d (por mil)	5.83
Esperanza de vida al nacer:	
Ambos sexos	69.79
Hombres	67.56
Mujeres	72.14
Tasa de mortalidad infantil:	
(por mil nacidos vivos)	29.31
Crecimiento Natural	
Crecimiento anual: B-D	11,239
Tasa de crecimiento natural:	2.32
b-d (por cien)	
Migración Interna e Internacional*	
Migración neta anual: M	-7,239
Tasa de migración neta:	
m (por mil)	-14.92
Crecimiento Total	
Crecimiento anual: B-D+(-)M	4,000
Tasa de crecimiento total:	0.82
b-d+(-)m (por cien)	

TASA DE CRECIMIENTO DEL PBI HUANCAMELICA

Años	Valor	Crec %
2007	2,475,279.0	
2008	2,613,850.0	5.6%
2009	2,696,095.0	3.1%
2010	2,817,536.0	4.5%
2011	2,909,215.0	3.3%
2012	3,143,661.0	8.1%
2013	3,174,927.0	1.0%
2014	3,280,659.0	3.3%
2015	3,261,378.0	-0.6%
2016	3,222,507.0	-1.2%

Fuente: INFI.

3.01%

*/ Referida a migrantes sobrevivientes al final del periodo.

FUENTE: Instituto Nacional de Estadística e Informática (INEI) - Perú: Estimaciones y Proyecciones de Población por Departamento, Sexo y Grupos Quinquenales de Edad 1995-2025. Boletín de Análisis Demográfico N° 37.

Cuadro N° 3.1.6.2-2: Tráfico Normal Proyectado, Estación E-01

[illegible]

Tasa de Crecimiento: Vehículos de pasajeros (Ligeros) 0.82% y de carga (Pesados) 3.01%

Fuente: Elaboración Propia.

3.1.6.3 Tráfico Generado

El tráfico generado es el que surge debido a la mejora o de la construcción de la carretera. Los valores para el tráfico generado se estimaron en 5%, ya que la vía es existente.

Cuadro N° 3.1.6.3-1: Tráfico Generado Proyectado, Estación E-01

AÑO	Autos	S. Wagon	Pick Up	Panel	C. Rural	Micro	Omnibus			Camion			Semi trailer								Trayler					Total Veh. Livianos	Total Veh. Pesados	TOTAL
							B2	B3	B4	C2	C3	C4	8x4	T2S1	T2S2	T2S3	T3S1	T3S2	T3S3	T3S4	C2R2	C2R3	C3R2	C3R3	C3R4			
2018	5%	5%	5%	5%	5%	5%	5%	5%	5%	5%	5%	5%	5%	5%	5%	5%	5%	5%	5%	5%	5%	5%	5%	5%	5%			
2019																												
2020																												
2021																												
2022	2	0	2	0	2	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6	1	7
2023	2	0	2	0	2	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6	1	8
2024	2	0	2	0	2	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6	1	8
2025	2	0	2	0	2	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6	1	8
2026	2	0	2	0	2	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6	2	8
2027	2	0	2	0	2	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6	2	8
2028	2	0	2	0	2	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6	2	8
2029	2	0	2	0	2	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6	2	8
2030	2	0	2	0	2	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6	2	8
2031	2	0	2	0	2	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7	2	8
2032	2	0	2	0	2	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7	2	8
2033	2	0	2	0	2	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7	2	9
2034	2	0	2	0	2	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7	2	9
2035	2	0	2	0	2	0	0	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7	2	9
2036	2	0	2	0	2	0	0	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7	2	9
2037	2	0	2	0	2	0	0	0	0	2	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7	2	9
2038	2	0	2	0	2	0	0	0	0	2	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7	2	9
2039	2	0	2	0	2	0	0	0	0	2	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7	2	9
2040	2	0	2	0	2	0	0	0	0	2	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7	2	9
2041	2	0	2	0	2	0	0	0	0	2	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7	2	9
2042	2	0	2	0	2	0	0	0	0	2	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7	2	10

Se asume el 5% de Tráfico generado tanto para vehículos ligeros y pesados, ejecutado la obra
Fuente: Elaboración Propia.

3.1.6.4 Tráfico Total

El tráfico total es la sumatoria del tráfico normal y tráfico generado.

Cuadro N° 3.1.6.4-1: Tráfico Total, Estación E-01

AÑO	Autos	S. Wagon	Pick Up	Panel	C. Rural	Micro	Omnibus			Camion			Semi trailer								Trayler					Total Veh. Livianos	Total Veh. Pesados	TOTAL
							B2	B3	B4	C2	C3	C4	8x4	T2S1	T2S2	T2S3	T3S1	T3S2	T3S3	T3S4	C2R2	C2R3	C3R2	C3R3	C3R4			
2018	40	7	38	2	30	1	0	0	0	19	6	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	118	25	143
2019	40	7	38	2	30	1	0	0	0	20	6	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	119	26	145
2020	41	7	39	2	30	1	0	0	0	20	6	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	120	27	146
2021	41	7	39	2	31	1	0	0	0	21	7	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	121	27	148
2022	43	8	41	2	33	1	0	0	0	22	7	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	128	30	157
2023	44	8	42	2	33	1	0	0	0	23	7	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	129	30	159
2024	44	8	42	2	33	1	0	0	0	24	8	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	130	31	161
2025	44	8	42	2	33	1	0	0	0	25	8	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	131	32	163
2026	45	8	43	2	34	1	0	0	0	25	8	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	132	33	165
2027	45	8	43	2	34	1	0	0	0	26	8	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	133	34	168
2028	46	8	43	2	34	1	0	0	0	27	8	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	134	35	170
2029	46	8	44	2	34	1	0	0	0	28	9	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	135	36	172
2030	46	8	44	2	35	1	0	0	0	28	9	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	137	37	174
2031	47	8	44	2	35	1	0	0	0	29	9	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	138	39	176
2032	47	8	45	2	35	1	0	0	0	30	10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	139	40	179
2033	47	8	45	2	36	1	0	0	0	31	10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	140	41	181
2034	48	8	45	2	36	1	0	0	0	32	10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	141	42	183
2035	48	8	46	2	36	1	0	0	0	33	10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	142	43	186
2036	49	9	46	2	36	1	0	0	0	34	11	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	143	45	188
2037	49	9	47	2	37	1	0	0	0	35	11	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	145	46	191
2038	49	9	47	2	37	1	0	0	0	36	11	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	146	47	193
2039	50	9	47	2	37	1	0	0	0	37	12	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	147	49	196
2040	50	9	48	3	38	1	0	0	0	38	12	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	148	50	199
2041	51	9	48	3	38	1	0	0	0	39	12	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	149	52	201
2042	51	9	49	3	38	1	0	0	0	41	13	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	151	53	204

Fuente: Elaboración Propia.

Cuadro N° 3.1.6-1: Número de Repeticiones de Ejes Equivalentes 8.2 Tn.

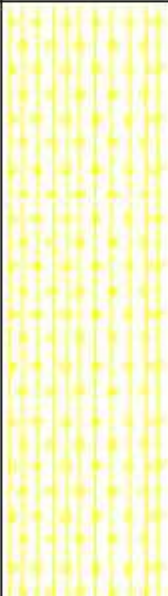
		Omnibus			Camiones				Semi Traylor				Traylor			Total	Acumulado	Total
		2E	3E	4E	2E	3E	4E	8x4	2S1/2S2	2S3	3S1/3S2	3S3/3S4	2T2/2T3	3T2	3T3			
Índice Medio Diario Anual*	2018	0	0	0	19	6	0	0	0	0	0	0	0	0	0	25		
Factores Destructivos		0.0000	0.0000	0.0000	4.1742	2.5906	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000			
Tasa crecimiento = R		0.82	0.82	0.82	3.01	3.01	3.01	3.01	3.01	3.01	3.01	3.01	3.01	3.01	3.01			
R/100 = r		0.008	0.008	0.008	0.030	0.030	0.030	0.030	0.030	0.030	0.030	0.030	0.030	0.030	0.030			
Factor de Crecimiento		1.008	1.008	1.008	1.030	1.030	1.030	1.030	1.030	1.030	1.030	1.030	1.030	1.030	1.030			
Días del año		365	365	365	365	365	366	365	365	365	365	365	365	365	365			
IMDa x Fc x Fp x 365 / 2.5	2018	0	0	0	11,579	2,269	0	0	0	0	0	0	0	0	0	13,849	13,849	1.38E+04
2019		0	0	0	11,928	2,338	0	0	0	0	0	0	0	0	0	14,266	28,114	2.81E+04
2020		0	0	0	12,287	2,408	0	0	0	0	0	0	0	0	0	14,695	14,695	1.47E+04
2021		0	0	0	12,657	2,481	0	0	0	0	0	0	0	0	0	15,137	29,832	2.98E+04
Traffic Generado 5%	2022	0	0	0	22	7	0	0	0	0	0	0	0	0	0	30		
2022		0	0	0	13,671	2,679	0	0	0	0	0	0	0	0	0	16,350	16,350	1.63E+04
2023		0	0	0	14,082	2,760	0	0	0	0	0	0	0	0	0	16,842	33,192	3.32E+04
2024		0	0	0	14,506	2,843	0	0	0	0	0	0	0	0	0	17,349	50,541	5.05E+04
2025		0	0	0	14,942	2,929	0	0	0	0	0	0	0	0	0	17,871	68,412	6.84E+04
2026		0	0	0	15,392	3,017	0	0	0	0	0	0	0	0	0	18,409	86,820	8.68E+04
2027		0	0	0	15,856	3,107	0	0	0	0	0	0	0	0	0	18,963	105,784	1.06E+05
2028		0	0	0	16,333	3,201	0	0	0	0	0	0	0	0	0	19,534	125,317	1.25E+05
2029		0	0	0	16,824	3,297	0	0	0	0	0	0	0	0	0	20,122	145,439	1.45E+05
2030		0	0	0	17,331	3,397	0	0	0	0	0	0	0	0	0	20,727	166,167	1.66E+05
2031		0	0	0	17,853	3,499	0	0	0	0	0	0	0	0	0	21,351	187,518	1.88E+05
2032		0	0	0	18,390	3,604	0	0	0	0	0	0	0	0	0	21,994	209,512	2.10E+05
2033		0	0	0	18,943	3,713	0	0	0	0	0	0	0	0	0	22,666	232,168	2.32E+05
2034		0	0	0	19,514	3,824	0	0	0	0	0	0	0	0	0	23,338	255,506	2.56E+05
2035		0	0	0	20,101	3,940	0	0	0	0	0	0	0	0	0	24,041	279,547	2.80E+05
2036		0	0	0	20,706	4,058	0	0	0	0	0	0	0	0	0	24,764	304,311	3.04E+05
2037		0	0	0	21,329	4,180	0	0	0	0	0	0	0	0	0	25,510	329,820	3.30E+05
2038		0	0	0	21,971	4,306	0	0	0	0	0	0	0	0	0	26,277	356,098	3.56E+05
2039		0	0	0	22,633	4,436	0	0	0	0	0	0	0	0	0	27,068	383,166	3.83E+05
2040		0	0	0	23,314	4,569	0	0	0	0	0	0	0	0	0	27,883	411,049	4.11E+05
2041		0	0	0	24,016	4,707	0	0	0	0	0	0	0	0	0	28,722	439,772	4.40E+05
2042		0	0	0	24,738	4,848	0	0	0	0	0	0	0	0	0	29,587	469,358	4.69E+05



Fuente: Elaboración Propia

Cuadro N° 3.1.6-2: Resumen de Ejes Equivalentes

Estación	Tramo	Año		
		2018	2032	2042
E-01	SECCLLA - JULCAMARCA	1.38E+04	2.10E+05	4.69E+05

3.2. Estudio de Mecánica de Suelos

REGISTRO DE EXCAVACION DE CALICATAS (ASTM D 2488 - 09a)							
OBRA : CARRETERA HUANCAYELICA - PE-38 TRAMO : SECCILLA - JULCANMARCA MUESTRA : M-1 CALICATA : C-01 PROFUND. : 0.00 - 1.50 m UBICACIÓN : SECCILLA				Nº REGISTRO : Set-18 TÉCNICO : A.Q.A. INGº RESP. : - FECHA : 11/09/2018 HECHO POR : H.Y.C. LADO : DER UTM : E 556586 - N 8657130			
DATOS DE LA MUESTRA							
PROF.	M.	MUESTRA	SIMBOLO	DESCRIPCION	CLASIFICACION		NAIPA PRETICA
					AASHTO	SUCS	
0.00		M-1		ARENA LIMOSA (SM): de compactad media, de color beige claro, de humedad baja y plasticidad media, grava 10%, arena 70% y finos 20%	A-2-4(0)	SM	NO PRESENTA
0.20							
0.40							
0.60							
0.80							
1.00							
1.20							
1.40							
1.60							
1.80							



PERÚ

Ministerio
de Transportes
y Comunicaciones

000001

LABORATORIO DE LA DIRECCIÓN DE ESTUDIOS ESPECIALES

INFORME DE ENSAYO N° 358-2018-MTC/14.01

SOLICITANTE : ANGEL YAPUCHURA CAYLLAHUA
 DOMICILIO LEGAL : Calle Manuel Fuentes N°140 San Isidro
 PROYECTO : Carretera Huancavelica - Emp. PE-35
 REFERENCIA : Carta N° 15-2018-HYC
 FECHA DE RECEPCIÓN : 2018.09.24
 MUESTRA : De plataforma
 IDENTIFICACIÓN : El que se indica
 CANTIDAD : 50 kg
 PRESENTACIÓN : Sacos de polietileno
 FECHA DE ENSAYO : 2018.09.25 al 2018.09.26

MALLAS		DENOMINACIÓN	Muestra M-01							
SERIE AMERICANA	ABERTURA (mm)	NORMAS ENSAYO	RET (%)	PASA (%)						
3"	76.200	MTC E-107 (2016)								
2"	50.800									
1 1/2"	38.100									
1"	25.400									
3/4"	19.050									
3/8"	9.525		2	96						
N° 4	4.760		4	89						
N° 10	2.000		13	74						
N° 20	0.840		13	62						
N° 40	0.425		25	35						
N° 60	0.250		8	28						
N° 140	0.105		8	19						
N° 200	0.074		5	15						
-N° 200	-	MTC E-202 (2016)	15	-						
LÍMITE LÍQUIDO (Malla N° 40)		MTC E-110 (2016)	30							
LÍMITE PLÁSTICO (Malla N° 40)		MTC E-111 (2016)	24							
ÍNDICE PLÁSTICO (%)		MTC E-110 (2016)	6							
CLASIFICACIÓN DE SUELOS (SUCS)		NTP 339.134 (99)	SM							
CLASIFICACIÓN DE SUELOS (AASHTO)		NTP 339.135 (99)	A-2-4(0)							

Observaciones:

- Muestra proporcionada e identificada por el solicitante.
- Fecha de orden de ensayo y/o preparación: 2018.09.24
- Los resultados de ensayo no deben ser utilizados como una certificación de conformidad con normas de productos o como certificado del sistema de calidad de la entidad que lo produce (Resolución N° 0002-98-INDECOP-CRT del 07.01.98)
- Este documento no autoriza el empleo de los materiales analizados, siendo la interpretación del mismo de exclusiva responsabilidad del usuario.



USA (1/2)
 ocs/wgo/pmn/vcg
 O.S. N°451



LABORATORIO



DEE

Av. Túpac Amaru N°150 - Rimac

Telf.: 481-3707 Fax: 481-0677



LABORATORIO DE LA DIRECCIÓN DE ESTUDIOS ESPECIALES

000002

INFORME DE ENSAYO N° 358-2018-MTC/14.01

SOLICITANTE	:	ANGEL YAPUCHURA CAYLLAHUA	MUESTRA	:	De plataforma
DOMICILIO LEGAL	:	Calle Manuel Fuentes N°140 San Isidro	IDENTIFICACIÓN	:	El que se indica
PROYECTO	:	Carretera Huancavelica - Emp. P5-3S	CANTIDAD	:	50 kg
REFERENCIA	:	Carta N° 15-2018/HYC	PRESENTACIÓN	:	Sacos de polietileno
FECHA DE RECEPCIÓN	:	2018.09.24	FECHA DE ENSAYO	:	2018.09.25 al 2018.09.26.

MTC E-108 (2016)

SUELOS, CONTENIDO DE HUMEDAD DE UN SUELO (*)

IDENTIFICACIÓN	RESULTADO (%)
Muestra 01	3.6

Observaciones:

- (*) Referencia: ASTM D-2216 (2005) "Standard test method for laboratory determination of water (moisture) content of soil and rock"
- Muestra proporcionada e identificada por el solicitante
 - Fecha de orden de ensayo y/o preparación 2018.09.25
 - Los resultados de ensayos no deben ser utilizados como una certificación de conformidad con normas de productos o como certificado del sistema de calidad de la entidad que lo produce (Resolución N° 0002-98/INDECIPI-CRT del 07.01.98)
 - Este documento no autoriza el empleo de los materiales analizados, siendo la interpretación del mismo de exclusiva responsabilidad del usuario.



USA (2/3)
0.002/0.001/0.001/0.001
O.S. 11/451



LABORATORIO



DEE

Av. Túpac Amaru N°150 - Rimac.

Telf.: 481-3707

Fax: 481-0677

**PERÚ****Ministerio
de Transportes
y Comunicaciones****LABORATORIO DE LA DIRECCIÓN DE ESTUDIOS ESPECIALES****INFORME DE ENSAYO N° 358-2018-MTC/14.01****000003**

SOLICITANTE : ANGEL YAPUCHURA CAYLLAHUA
DOMICILIO LEGAL : Calle Manuel Fuentes N°140 San Isidro
PROYECTO : Carretera Huancavelica - Emp. PE-3S

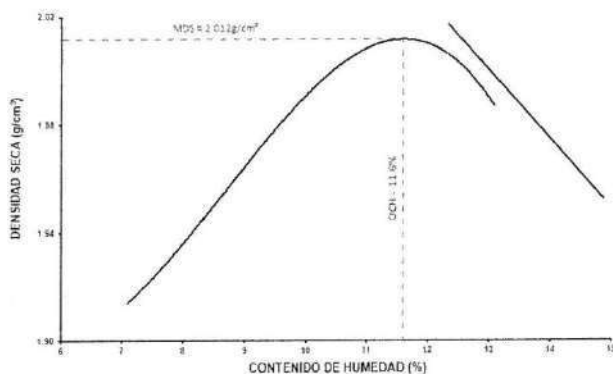
MUESTRA : Material de Plataforma
IDENTIFICACIÓN : El que se indica
CANTIDAD : 50 kg

REFERENCIA : Carta N° 15-2018/HYC
FECHA DE RECEPCIÓN 24.09.2018

PRESENTACIÓN : Sacos de polietileno
FECHA DE ENSAYO : 25.09.2018 al 26.09.2018

**NTP 339.141 (1999) SUELOS. MÉTODO DE ENSAYO PARA LA COMPACTACIÓN DEL SUELO EN LABORATORIO
 UTILIZANDO UNA ENERGÍA MODIFICADA (2700kN-m/m³ (56000 pie-lbf/pie³))**

01 - Peso Suelo Humedo + Molde, g	5843.0	5932.0	6012.0	6026.0
02 - Peso del Molde, g	3945.0	3945.0	3945.0	3945.0
03 - Peso Suelo Humedo, g	1898.0	1987.0	2067.0	2081.0
04 - Volumen del Molde, cm³	926.0	926.0	926.0	926.0
05 - Densidad de Suelo Humedo, g/cm³	2.050	2.146	2.232	2.247
06 - Tara N°	2	14	18	115
07 - Peso Suelo Humedo + tarro, g	581.8	583.1	597.2	599.0
08 - Peso Suelo Seco + tarro, g	549.1	550.4	554.7	556.2
09 - Peso del Agua, g	32.7	32.7	42.5	42.8
10 - Peso de la tara, g	87.6	90.2	87.2	87.4
11 - Peso suelo seco, g	461.5	460.2	467.5	468.8
12 - Contenido de Humedad, %	7.09	7.11	9.09	9.12
13 - Promedio de Humedad, %	7.1		9.1	
14 - Densidad de Suelo Seco, g/cm³	1.914		1.967	



• Método de compactación "A"
 • Máxima Densidad Seca, g/cm³ 2.012
 • Óptimo cont.de humedad, % 11.6

• Características del espécimen:
 Peso espec. relat. de sólidos (NTP 339.131) 2.442
 Límite Líquido, % (NTP 339.126) 30.0
 Índice de plasticidad, % (NTP 339.129) 6.0
 Clasificación SUCS (NTP 339.134) SM
 Clasificación AASHTO (NTP 339.135) A-2-4(0)

• Retenidos acumulados, % (*):
 Tamis 3/4" (19.050 mm) (NTP 339.128) 0.0
 Tamis 3/8" (9.525 mm) (NTP 339.128) 3.3
 Tamis 1/4" (4.750 mm) (NTP 339.128) 12.2
 Tamis 1/200" (0.074 mm) (NTP 339.132) 15.3

Observaciones:

Material proporcionado e identificado por el solicitante.

(*) Ensayo efectuado eliminando el material mayor a 2" (50.8mm).

Fecha de Orden de Ensayo y/o Preparación 2018.09.25

Los resultados de ensayos no deben ser utilizados como una certificación de conformidad con normas de productos o como certificado del sistema de calidad de la entidad que lo produce (Resolución N° 0002-98/INDECIPI-CRT del 07.01.98).

Este documento no autoriza el empleo de los materiales analizados, siendo la interpretación del mismo de exclusiva responsabilidad del usuario.



LABORATORIO D.E.E.
ING. ROBERTO E. FÉLIX SÁNCHEZ
 Lima, 02 de octubre del 2018

UCC (3/3)
 rfs/pma/edm
 O.S. N°451

**LABORATORIO**

Av. Túpac Amaru N° 150 - Rimac.

Telf : 481.3707 Fax: 481.0677



LABORATORIO DE LA DIRECCIÓN DE ESTUDIOS ESPECIALES
INFORME DE ENSAYO N° 358-2018-MTC/14.01

SOLICITANTE :	ANGEL YAPUCHURA CAYLLAHUA	MUESTRA :	Material de Plataforma
DOMICILIO LEGAL :	Calle Manuel Fuentes N°140 San Isidro	IDENTIFICACIÓN :	El que se indica
PROYECTO :	Carretera Huancavelica - Emp. PE-3S	CANTIDAD :	50 kg
REFERENCIA :	Carta N° 15-2018/HYC	PRESENTACIÓN :	Sacos de polietileno
FECHA DE RECEPCIÓN :	24.09.2018	FECHA DE ENSAYO :	25.09.2018 al 01.10.2018

NTP 339.141 (1999) SUELOS. MÉTODO DE ENSAYO DE CBR (RELACIÓN DE SOPORTE DE CALIFORNIA) DE SUELOS COMPACTADOS EN LABORATORIO

• Procedimiento de Compactación	(NTP 339.141 (1999))	:	"A"	
• Metodo de Preparación	(NTP 339.141 (1999))	:	Húmedo	
• Máxima Densidad Seca (MDS)	(NTP 339.141 (1999))	:	2.012 g/cm³	(19.73 kN/m²)
• Óptimo Contenido de Humedad (OCH)	(NTP 339.141 (1999))	:	11.6%	

• Penetración	2,54mm (0.1")	5.08 mm (0.2")
• CBR al 100% de la MDS	25.8%	34.5%
• CBR al 95% de la MDS	14.4%	16.2%

• Condición de la muestra ensayada	Embebido en agua: 4 días		
	<u>Especimen N° 01</u>	<u>Especimen N° 02</u>	<u>Especimen N° 03</u>
• Energía de compactación	27.7 kg*cm/cm²	12.2 kg*cm/cm²	6.1 kg*cm/cm²
• Densidad seca (antes de ser remojada)	2.012 kg/m³	1.981 kg/m³	1.862 kg/m³
• Cantidad de Sobrepeso	4.53 kg	4.53 kg	4.53 kg
• Expansión (hinchamiento)	0%	0%	0%
• Humedad (antes de la comparación)	11.6%	11.6%	11.6%
• Humedad de penetración	12.0%	12.4%	12.7%
• Absorción	0.4%	0.8%	1.1%

• Características de los especímenes			
• Retenido acumulado en tamices	(NTP 339.128)	:	3/4" (19.050 mm) 0.0%
	(NTP 339.128)	:	3/8" (9.525 mm) 3.3%
	(NTP 339.128)	:	N°4 (4.074 mm) 12.2%
• Pasa tamis N° 200	(NTP 339.132)	:	N° 200 (0.074 mm) 15.3%
• Peso específico Relativo de Partículas Sólidas	(NTP 339.131)	:	2.442
• Limite Líquido	(NTP 339.129)	:	30%
• Índice de plasticidad	(NTP 339.129)	:	6%
• Clasificación SUCS	(NTP 339.134)	:	SM
• Clasificación AASHTO	(NTP 339.135)	:	A-2-4(0)

Observaciones:

Material proporcionado e identificado por el solicitante.

(*) Ensayo efectuado eliminando el material mayor a 2" (50.8mm).

Fecha de Orden de Ensayo y/o Preparación 2018.09.25

Los resultados de ensayos no deben ser utilizados como una certificación de conformidad con normas de productos o como certificado del sistema de calidad de la entidad que lo produce (Resolución N° 0002-98/INDECIPI-CRT del 07.01.98).

Este documento no autoriza el empleo de los materiales analizados, siendo la interpretación del mismo de exclusiva responsabilidad del usuario.



UCC (2/3)
rfs/jma/edm
0.5. N°451



ING. RUTH E. FÉLIX SÁNCHEZ
Lima, 02 de octubre del 2018



LABORATORIO



DEE

Av. Tupac Amaru N°150 - Rimac

Tel: 481 3707 Fax: 481-0677



PERÚ

Ministerio
de Transportes
y Comunicaciones

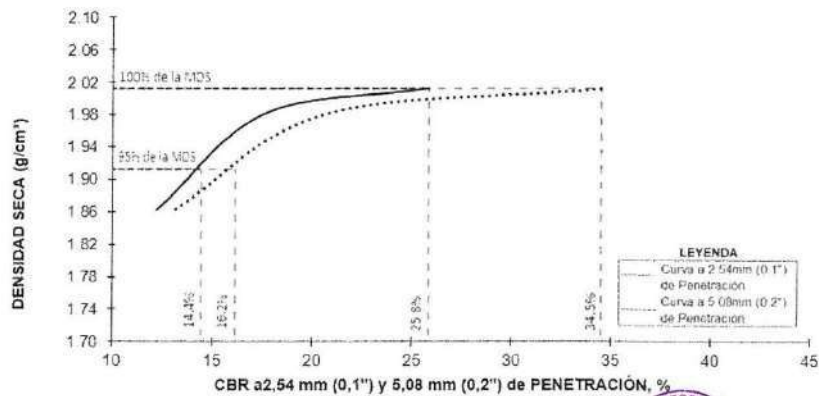
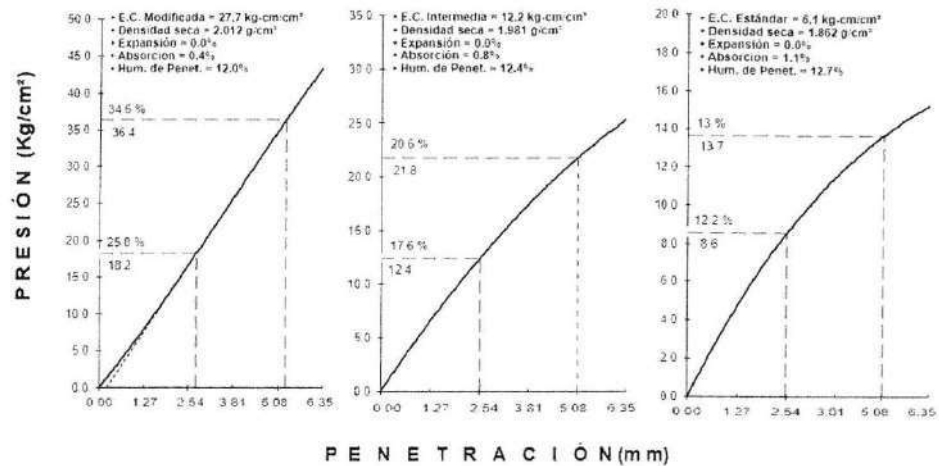
000005

LABORATORIO DE LA DIRECCIÓN DE ESTUDIOS ESPECIALES

INFORME DE ENSAYO N° 358-2018-MTC/14.01

SOLICITANTE	: ANGEL YAPUCHURA CAYLLAHUA	MUESTRA	: Material de Plataforma
DOMICILIO LEGAL	: Calle Manuel Fuentes N°140 San Isidro	IDENTIFICACIÓN	: El que se indica
PROYECTO	: Carretera Huancavelica - Emp. PE-3S	CANTIDAD	: 50 kg
REFERENCIA	: Carta N° 15-2018/HYC	PRESENTACIÓN	: Sacos de polietileno
FECHA DE RECEPCIÓN	: 24.09.2018	FECHA DE ENSAYO	: 25.09.2018 al 01.10.2018

NTP 339.141 (1999) SUELOS. MÉTODO DE ENSAYO DE CBR (RELACIÓN DE SOPORTE DE CALIFORNIA) DE SUELOS COMPACTADOS EN LABORATORIO



UCC (9/9)
rfs/jma/edm
O.S. N°451



ING. RUTH E. FÉLIX SÁNCHEZ
Lima, 02 de octubre del 2018



LABORATORIO



DEE

Av. Tupac Amaru N°150 - Rimac

Tel.: 481 3707 Fax: 481-0677

Resumen

Los resultados de los ensayos realizados a la calicata C-01, en laboratorio son los siguientes:

- Granulometría: Gravas y Arenas 75% y Finos 15%.
- Clasificación SUCS: SM arena limosa.
- Clasificación AASHTO: A-2-4(0).
- Límites de Atterberg: Limite líquido 30%, limite plástico 24% e índice de plasticidad 6%.
- Humedad natural: 3.6%.
- Proctor modificado: Máxima densidad seca 2.012 gr/cm³ y optimo contenido de humedad 11.60%
- CBR: CBR al 95% de la máxima densidad seca 14.4%.

3.3. Diseño de Pavimento Método AASHTO 1993

Con los ejes equivalentes, CBR de diseño, y demás variables que intervienen en la ecuación básica de diseño del método AASHTO 1993, procedemos a realizar los cálculos respectivos.

3.3.1. Cálculo del Número Estructural Requerido

The screenshot shows a software window titled "Ecuación AASHTO 93". It contains several input fields and calculated results:

- Tipo de Pavimento:** Radio buttons for "Pavimento flexible" (selected) and "Pavimento rígido".
- Confiabilidad (R) y Desviación estándar (So):** A dropdown menu showing "90 % Zr=-1.282" and a text field for "So" with the value "0.45".
- Serviciabilidad inicial y final:** Text fields for "PSI inicial" (4.2) and "PSI final" (2).
- Módulo resiliente de la subrasante:** A text field for "Mr" with the value "14084.55 psi".
- Información adicional para pavimentos rígidos:** Four empty text fields for "Módulo de elasticidad del concreto - Ec (psi)", "Módulo de rotura del concreto - Sc (psi)", "Coeficiente de transmisión de carga - (J)", and "Coeficiente de drenaje - (Cd)".
- Tipo de Análisis:** Radio buttons for "Calcular SN" (selected) and "Calcular W18".
- Calculated Results:** "W18 =" followed by the value "469358.42789" and "Número Estructural" followed by "SN =" and the value "2.37".
- Buttons:** "Calcular" and "Salir" buttons at the bottom.

3.3.2. Cálculo de Espesores de Capas de Pavimento

Sector: Km
140 - 141

CBR de diseño %	14.4
<u>Mr</u> de diseño	14085

Parámetros de Diseño		0-20 años	
Número de ejes equivalentes (W18)		4.69E+05	
Serviciabilidad inicial (pi)		4.2	
Serviciabilidad final (pt)		2.0	
ΔPSI =		2.20	
Nivel de Confianza, R (%)		90%	
Factor de confiabilidad, Zr		-1.282	
Desviación estándar, So		0.45	
CBR de diseño %		14.40	
Módulo Resiliente, Mr		14084.55 psi	
Número Estructural Requerido (SN)		2.37	
Gr		-0.08894	
N18 nominal		5.67	
N18 cálculo		5.68	
Tanteo de espesores de pavimento			
Capa	Coefficiente de drenaje	Coefficiente aporte estructural	Espesor de pavimento
Carpeta asfáltica	-	0.17 /cm**	7.5 cm
Base granular	1.00*	0.052 /cm**	22.0 cm
Sub base granular	1.00*	0.047 /cm**	
Espesor total del pavimento			29.5 cm
Espesor total del pavimento			11.6 pulg.
Número estructural Propuesto (SN')			2.42

(*) Coeficiente de drenaje asumido = 1.00 para base y sub base granular.

(**) Coeficientes estructurales de acuerdo a la guía AASHTO 1993.

ILUSTRACION GRÁFICA		
Carpeta Asfáltica	D1=	7.5 cm
Base Granular	D2=	22.0 cm

3.4. Diseño de Pavimento Método Instituto del Asfalto

Con los ejes equivalentes, CBR de diseño y temperatura media anual de Lircay, procedemos a utilizar los monogramas del Instituto del Asfalto para dimensionar los espesores de las capas de pavimento.

Cuadro N° 3.4-1: Temperatura media anual

Temperatura	
Temperatura media anual de Lircay	11.9 °C

**DISEÑO DEL PAVIMENTO FLEXIBLE, PERIODO 6-20 AÑOS
METODO INSTITUTO DEL ASFALTO - 1991**

PROYECTO: CARRETERA HUANCAYELICA - EMP. PE-38
SECTOR DISEÑO: Sector km 140 - 141

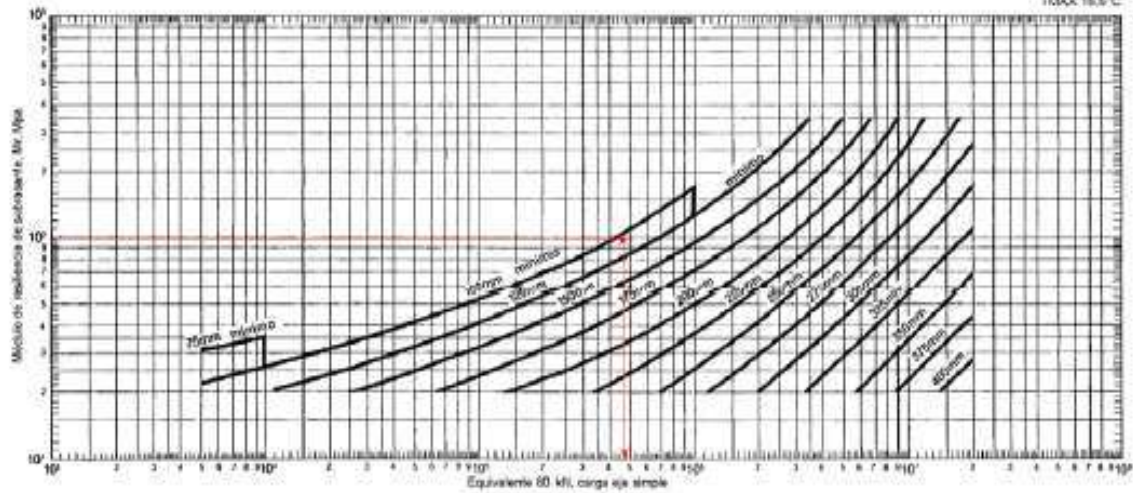
PERIODO DE DISEÑO 20

M_r (psi) = 14,084.55 EAL = 4.60E+05
 M_r (Mpa) = 0.71E+01

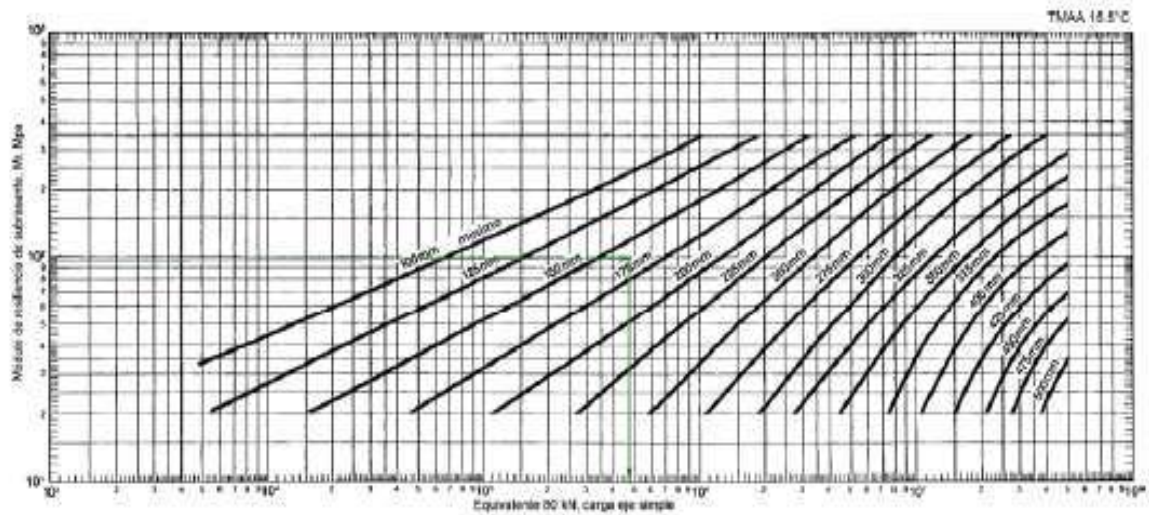
Zona: Sierra
Temp. Media Anual: 11.5 °C

Espesores diseño (m)
Carpeta Asfáltica 0.175 Esesor de diseño asumido (m)
Carpeta Asfáltica 0.175
Base Granular 0.125 Base Granular 0.150

TMAA 15.5 °C



**Figura 7-14
Agregado de base de 150 milímetros de espesor**



**Figura 7-13
Espesor completo de concreto asfáltico**

ILUSTRACION GRÁFICA

Carpeta Asfáltica	D1=	17.5 cm
Base Granular	D2=	15.0 cm

Resumen

La estructura de pavimento diseñado con la metodología AASTHO 1993, es de 7.5 cm de carpeta asfáltica y 22 cm de base granular.

La estructura de pavimento diseñado con la metodología del instituto del asfalto, es de 17.5 cm de carpeta asfáltica y 15 cm de base granular. Se observa que en esta metodología el espesor de base granular calculado es de 12.5 cm, pero se adopta 15.0 cm de espesor por fines constructivos espesor mínimo.

3.5. Diseño Vial de la Variante (Seclla) de la Carretera PE-26B.

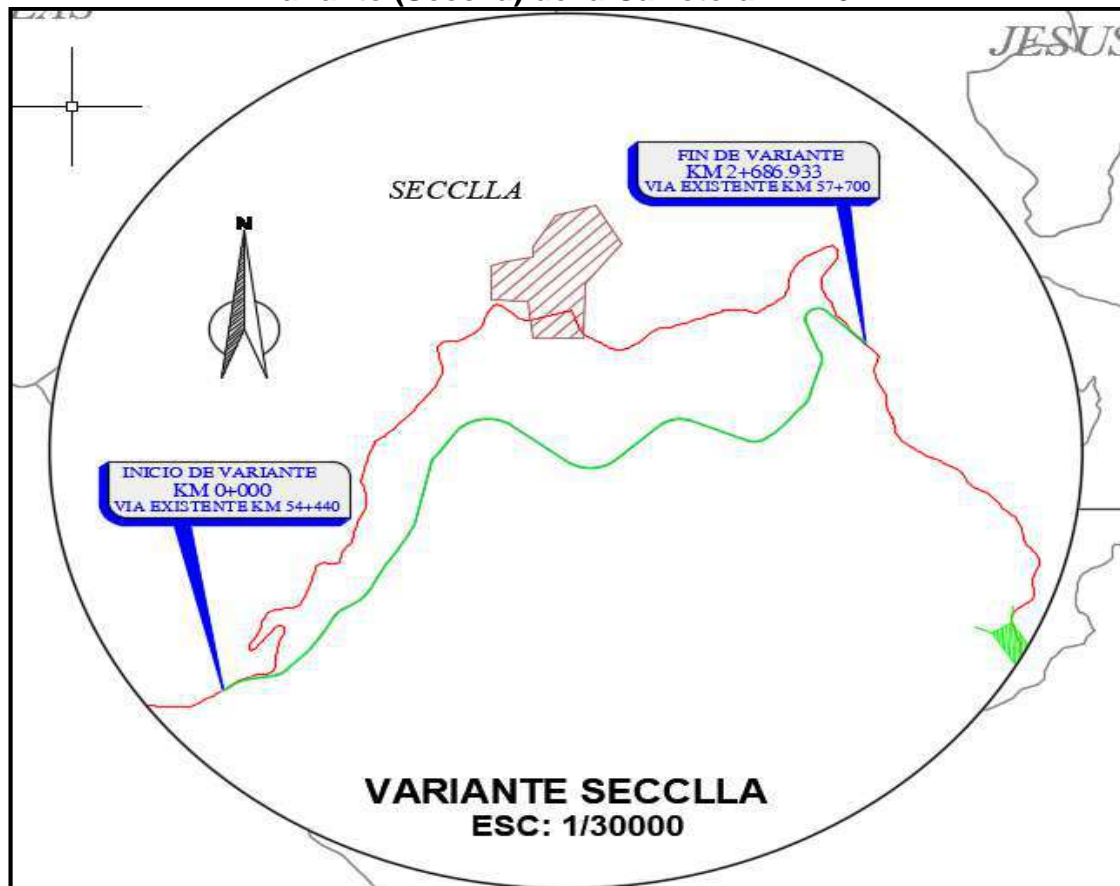
Se realizó el trazo de la vía que pasaría por terrenos de cultivo, de esta forma se evitaría pasar por el área urbana “SECCLLA”, la vía actual tiene un ancho promedio de 4.80 mt y no cumple con el ancho mínimo de calzada de 6.00 mt, para mantener el trazo por la vía existente se tendría que hacer expropiaciones de viviendas.

El trazo de la variante se desarrolla hacia el lado derecho de la vía existente (pasa por la parte alta de la zona urbana Seclla), la topografía es de ondulada a accidentada.

Cuadro 3.5-1: Parámetros de Diseño Variante (Seclla)

Característica	Descripción
Clasificación	Tercera Clase
Vehículos por día	Mayor a 200 unid. día
Orografía	3
Velocidad directriz	30 Km/h
Ancho de superficie de rodadura	6.00 m.
Ancho de Bermas	0.5 m a cada lado
Radio Mínimo en curva circular	25 m
Radio Mínimo en curva de vuelta	20 m
Pendiente Mínima	0.50%
Pendiente Máxima	8.0%
Bombeo Transversal	2.5%
Sobreancho	Según norma.
Peralte máximo	8%
Tipo de Superficie de rodadura	Carpeta Asfáltica

Variante (Secclla) de la Carretera PE-26B



Croquis 1, Long. De vía = 3.26 Km, Long. Variante = 2.687 Km

Los planos del diseño se presentan en el Anexo: Planos de variante (Secclla).

3.6. Costos y Presupuesto

Los costos utilizados corresponden a los costos de alquiler horario del equipo mecánico vigentes a Setiembre del 2018 en el mercado nacional, según publicaciones especializadas como el de la Revista Costos (Grupo S10) y CAPECO. Para los metrados y presupuestos se consideró la alternativa 1 y 2 para los pavimentos diseñados con las metodologías AASTHO 93 e Instituto del Asfalto (IA) respectivamente.

3.6.1. Metrados

CARRETERA PE-26B: VARIANTE (SECCLLA)				
RESUMEN DE METRADOS				
ITEM	PARTIDAS	UNIDAD	VARIANTE	
			Km 00+000.00	
			Km 02+686.00	
			ALT. 1	ALT. 2
01	OBRAS PRELIMINARES			
01.01	MOVILIZACIÓN Y DESMOVILIZACIÓN DE EQUIPOS	gb	1.00	1.00
01.02	TRAZO Y REPLANTEO	km	1.00	1.00
01.03	ACCESOS A CANTERAS, DME, PLANTAS Y FUENTE DE AGUA	km	1.00	1.00
02	SUB BASE Y BASE			
02.01	BASE GRANULAR	m3	4,474.88	3,131.88
03	PAVIMENTOS			
03.01	IMPRIMACIÓN ASFÁLTICA	m2	19,419.78	20,252.44
03.02	CONCRETO ASFALTICO EN CALIENTE	m3	1,434.32	3,416.59
03.03	CEMENTO ASFALTICO DE PENETRACION	Kg	206,542.66	491,989.25
03.04	ASFALTO DILUIDO TIPO MC-30	L	23,303.74	24,302.93
03.05	FILLER MINERAL	Kg	68,847.55	163,996.42
03.06	ADITIVO MEJORADOR DE ADHERENCIA	Kg	1,032.71	2,459.95
04	TRANSPORTE			
04.01	TRANSPORTE DE MATERIAL GRANULAR PARA DISTANCIAS MAYORES DE 1000 m	m3-k	4,474.88	3,131.88
04.02	TRANSPORTE DE MEZCLAS ASFALTICAS PARA DISTANCIAS MAYORES DE 1000 m	m3-k	1,434.32	3,416.59

FUENTE: Elaboración propia.

3.6.2. Presupuestos

Análisis de precios unitarios alternativa 1

S10

Página : 1

Análisis de precios unitarios

Presupuesto	0201044 CARRETERA PE-26B: VARIANTE (SECCLLA) ALT 01					Fecha presupuesto		02/10/2018
Subpresupuesto	012 ALTERNATIVA N° 01 - MAC							
Partida	01.01	MOVILIZACIÓN Y DESMOVILIZACIÓN DE EQUIPOS (ALT.1)						
Rendimiento	gb/DIA	MO. 1.0000	EQ. 1.0000	Costo unitario directo por : gb			12,500.00	
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Subcontratos							
0401230001	MOVILIZACION Y DESMOVILIZACION DE EQUIPOS (ALT. 01)		est		1.0000	12,500.00	12,500.00	
							12,500.00	
Partida	01.02	TRAZO Y REPLANTEO						
Rendimiento	km/DIA	MO. 1.0000	EQ. 1.0000	Costo unitario directo por : km			1,589.70	
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra							
0147000032	TOPOGRAFO		hh	1.0000	8.0000	26.83	214.64	
0147000037	NIVELADOR		hh	1.0000	8.0000	20.64	165.12	
0147010004	PEON		hh	2.0000	16.0000	15.16	242.56	
0147010104	AYUDANTE TOPOGRAFIA		hh	3.0000	24.0000	15.16	363.84	
0147010105	AYUDANTE NIVELADOR		hh	2.0000	16.0000	15.60	249.60	
							1,235.76	
	Materiales							
0202010022	CLAVOS DIFERENTES MEDIDAS		kg		8.5000	3.48	29.58	
0203020003	ACERO CORRUGADO fy=4200 kg/cm2 GRADO 60		kg		1.0482	3.06	3.21	
0243040000	MADERA TORNILLO		p2		2.2500	5.96	13.41	
0254240002	PINTURA ESMALTE		gal		0.3139	32.71	10.27	
0256020099	PLACAS DE BRONCE		u		0.4534	61.21	27.75	
							84.22	
	Equipos							
0337010001	HERRAMIENTAS MANUALES		%MO		5.0000	1,235.76	61.79	
0349190006	NIVEL TOPOGRAFICO		hm	1.0000	8.0000	6.90	55.20	
0349880020	ESTACION TOTAL		hm	1.0000	8.0000	15.00	120.00	
							236.99	
	Subpartidas							
910301061006	CONCRETO CLASE F (F'C = 140 KG/CM2)		m3		0.0939	348.52	32.73	
							32.73	
Partida	01.03	ACCESOS A CANTERAS, DME, PLANTAS Y FUENTE DE AGUA						
Rendimiento	km/DIA	MO. 1.0000	EQ. 1.0000	Costo unitario directo por : km			19,121.67	
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Subpartidas							
910301090913	MANTENIMIENTO DE ACCESOS		km		0.9040	11,467.32	10,366.46	
910310010103	CONSTRUCCION DE ACCESOS		km		0.0960	91,200.12	8,755.21	
							19,121.67	

Fecha : 22/11/2018 1:50:53p. m.

Análisis de precios unitarios

Presupuesto	0201044 CARRETERA PE-26B: VARIANTE (SECCLLA) ALT 01					Fecha presupuesto	02/10/2018
Subpresupuesto	012 ALTERNATIVA N° 01 - MAC						
Partida	02.01	BASE GRANULAR					
Rendimiento	m3/DIA	MO. 440.0000	EQ. 440.0000	Costo unitario directo por : m3			88.31
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra						
0147010004	PEON	hh	4.0000	0.0727	15.16	1.10	
0147010031	CAPATAZ "A"	hh	1.0000	0.0182	26.83	0.49	
						1.59	
	Equipos						
0337010001	HERRAMIENTAS MANUALES	%MO		3.0000	1.59	0.05	
910312020126	RODILLO LISO VIBRATORIO AUTOPROPULSADO 101-135HP 10-12 ton	hm	1.0000	0.0182	145.67	2.65	
910312020140	MOTONIVELADORA DE 145-150 HP	hm	1.0000	0.0182	193.02	3.51	
						6.21	
	Subpartidas						
910304110101	AGUA PARA LA OBRA - TODO USO	m3		0.1200	59.43	7.13	
910309010102	MATERIAL DE BASE	m3		1.2000	61.15	73.38	
						80.51	
Partida	03.01	IMPRIMACIÓN ASFÁLTICA					
Rendimiento	m2/DIA	MO. 4,500.0000	EQ. 4,500.0000	Costo unitario directo por : m2			1.16
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra						
0147010004	PEON	hh	6.0000	0.0107	15.16	0.16	
0147010031	CAPATAZ "A"	hh	1.0000	0.0018	26.83	0.05	
						0.21	
	Equipos						
0337010001	HERRAMIENTAS MANUALES	%MO		5.0000	0.21	0.01	
910312020107	CAMION IMPRIMADOR 210 HP DE 2000 GLN	hm	1.0000	0.0018	203.11	0.37	
910312020113	COMPRESORA NEUMATICA 87 HP 250-330 PCM	hm	1.0000	0.0018	126.18	0.23	
910312020132	MINICARGADOR 70 HP	hm	1.0000	0.0018	84.92	0.15	
						0.76	
	Subpartidas						
910301100507	AGREGADO FINO ZARANDEADO	m3		0.0041	46.87	0.19	
						0.19	
Partida	03.02	CONCRETO ASFÁLTICO EN CALIENTE					
Rendimiento	m3/DIA	MO. 360.0000	EQ. 360.0000	Costo unitario directo por : m3			316.87
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra						
0147010108	PEON (AT)	hh	6.0000	0.1333	15.16	2.02	
0147010109	CAPATAZ "A" (AT)	hh	1.0000	0.0222	27.40	0.61	
0147010110	OPERARIO (AT)	hh	1.0000	0.0222	20.64	0.46	
						3.09	
	Equipos						
0337010001	HERRAMIENTAS MANUALES	%MO		5.0000	3.09	0.15	
910312020128	RODILLO NEUMATICO AUTOPROPULSADO 135 HP 9.26 ton	hm	1.0000	0.0222	158.40	3.52	
910312020129	RODILLO TANDEM VIBRATORIO AUTOPROPULSADO 111-130HP 9-11 ton	hm	1.0000	0.0222	199.05	4.42	
910312020139	PAVIMENTADORA SOBRE ORUGAS 105 HP 10-16"	hm	1.0000	0.0222	134.00	2.97	
						11.06	
	Subpartidas						
910301100670	MEZCLA ASFÁLTICA EN CALIENTE	m3		1.3000	232.86	302.72	
						302.72	

Fecha : 22/11/2018 1:50:53p. m.

Análisis de precios unitarios

Presupuesto	0201044 CARRETERA PE-26B: VARIANTE (SECCLLA) ALT 01					Fecha presupuesto	02/10/2018
Subpresupuesto	012 ALTERNATIVA N° 01 - MAC						
Partida	03.03	CEMENTO ASFÁLTICO DE PENETRACION 85/100					
Rendimiento	kg/DIA	MO.	EQ.	Costo unitario directo por : kg			1.95
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Materiales						
0220010011	CEMENTO ASFALTICO 85/100	kg		1.0000	1.95	1.95	
						1.95	
Partida	03.04	ASFALTO DILUIDO TIPO MC-30					
Rendimiento	l/DIA	MO. 1.0000	EQ. 1.0000	Costo unitario directo por : l			2.10
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Materiales						
0213000025	ASFALTO LIQUIDO MC-30	l		1.0000	2.10	2.10	
						2.10	
Partida	03.05	FILLER MINERAL					
Rendimiento	kg/DIA	MO. 1.0000	EQ. 1.0000	Costo unitario directo por : kg			0.95
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Materiales						
0229030099	CAL HIDRATADA	kg		1.0000	0.95	0.95	
						0.95	
Partida	03.06	ADITIVO MEJORADOR DE ADHERENCIA					
Rendimiento	kg/DIA	MO.	EQ.	Costo unitario directo por : kg			15.20
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Materiales						
0230190001	ADITIVO MEJORADOR DE ADHERENCIA	kg		1.0000	15.20	15.20	
						15.20	
Partida	04.01	TRANSPORTE DE MATERIAL GRANULAR PARA DISTANCIAS MAYORES DE 1000 M					
Rendimiento	m3-k/DIA	MO. 1,225.0000	EQ. 1,225.0000	Costo unitario directo por : m3-k			2.40
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Equipos						
910312020102	CAMION VOLQUETE 15 m3	hm	1.0000	0.0065	369.93	2.40	
						2.40	
Partida	04.02	TRANSPORTE DE MEZCLAS ASFALTICAS PARA DISTANCIAS MAYORES DE 1000 M					
Rendimiento	m3-k/DIA	MO. 1,131.0000	EQ. 1,131.0000	Costo unitario directo por : m3-k			2.63
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Equipos						
910312020102	CAMION VOLQUETE 15 m3	hm	1.0000	0.0071	369.93	2.63	
						2.63	

Fecha : 22/11/2018 1:50:53p. m.

Presupuesto alternativa 1

S10

Página

1

Presupuesto

Presupuesto 0201044 CARRETERA PE-26B: VARIANTE (SECCLLA) ALT 01
 Subpresupuesto 012 ALTERNATIVA N° 01 - MAC
 Cliente NINGUNO
 Lugar HUANCAVELICA - ANGARAES - SECCLLA

Costo al 02/10/2018

Item	Descripción	Und.	Metrado	Precio S/.	Parcial S/.
01	OBRAS PRELIMINARES				33,211.37
01.01	MOVILIZACIÓN Y DESMOVILIZACIÓN DE EQUIPOS (ALT.1)	gb	1.00	12,500.00	12,500.00
01.02	TRAZO Y REPLANTEO	km	1.00	1,589.70	1,589.70
01.03	ACCESOS A CANTERAS, DME, PLANTAS Y FUENTE DE AGUA	km	1.00	19,121.67	19,121.67
02	SUB BASE Y BASE				395,176.65
02.01	BASE GRANULAR	m3	4,474.88	88.31	395,176.65
03	PAVIMENTOS				1,009,818.32
03.01	IMPRIMACIÓN ASFÁLTICA	m2	19,419.78	1.16	22,526.94
03.02	CONCRETO ASFÁLTICO EN CALIENTE	m3	1,434.32	316.87	454,492.98
03.03	CEMENTO ASFÁLTICO DE PENETRACION 85/100	kg	206,542.66	1.95	402,758.19
03.04	ASFALTO DILUIDO TIPO MC-30	l	23,303.74	2.10	48,937.85
03.05	FILLER MINERAL	kg	68,847.55	0.95	65,405.17
03.06	ADITIVO MEJORADOR DE ADHERENCIA	kg	1,032.71	15.20	15,697.19
04	TRANSPORTE				14,511.97
04.01	TRANSPORTE DE MATERIAL GRANULAR PARA DISTANCIAS MAYORES DE 1000 M	m3-k	4,474.88	2.40	10,739.71
04.02	TRANSPORTE DE MEZCLAS ASFÁLTICAS PARA DISTANCIAS MAYORES DE 1000 M	m3-k	1,434.32	2.63	3,772.26
	COSTO DIRECTO				1,452,718.31
	GASTOS GENERALES 12%				174,326.20
	UTILIDAD 10%				145,271.83
	SUB TOTAL				1,772,316.34
	I.G.V. 18%				319,016.94
	PRESUPUESTO TOTAL S/.				2,091,333.28

SON : DOS MILLONES NOVENTIUN MIL TRESCIENTOS TRENTITRES Y 28/100 NUEVOS SOLES

Fecha : 22/11/2018 1:50:20p. m.

Análisis de precios unitarios alternativa 2

S10

Página : 1

Análisis de precios unitarios

Presupuesto	0201043 CARRETERA PE-26B: VARIANTE (SECCLLA) ALT 02						Fecha presupuesto	02/10/2018
Subpresupuesto	012 ALTERNATIVA N° 02 - MAC							
Partida	01.01	MOVILIZACIÓN Y DESMOVILIZACIÓN DE EQUIPOS (ALT.1)						
Rendimiento	gb/DIA	MO. 1.0000	EQ. 1.0000			Costo unitario directo por : gb	12,500.00	
Código	Descripción Recurso			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Subcontratos							
0401230001	MOVILIZACION Y DESMOVILIZACION DE EQUIPOS (ALT. 01)			est		1.0000	12,500.00	12,500.00
								12,500.00
Partida	01.02	TRAZO Y REPLANTEO						
Rendimiento	km/DIA	MO. 1.0000	EQ. 1.0000			Costo unitario directo por : km	1,589.70	
Código	Descripción Recurso			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra							
0147000032	TOPOGRAFO			hh	1.0000	8.0000	26.83	214.64
0147000037	NIVELADOR			hh	1.0000	8.0000	20.64	165.12
0147010004	PEON			hh	2.0000	16.0000	15.16	242.56
0147010104	AYUDANTE TOPOGRAFIA			hh	3.0000	24.0000	15.16	363.84
0147010105	AYUDANTE NIVELADOR			hh	2.0000	16.0000	15.60	249.60
								1,235.76
	Materiales							
0202010022	CLAVOS DIFERENTES MEDIDAS			kg		8.5000	3.48	29.58
0203020003	ACERO CORRUGADO fy=4200 kg/cm2 GRADO 60			kg		1.0482	3.06	3.21
0243040000	MADERA TORNILLO			p2		2.2500	5.96	13.41
0254240002	PINTURA ESMALTE			gal		0.3139	32.71	10.27
0256020099	PLACAS DE BRONCE			u		0.4534	61.21	27.75
								84.22
	Equipos							
0337010001	HERRAMIENTAS MANUALES			%MO		5.0000	1,235.76	61.79
0349190006	NIVEL TOPOGRAFICO			hm	1.0000	8.0000	6.90	55.20
0349880020	ESTACION TOTAL			hm	1.0000	8.0000	15.00	120.00
								236.99
	Subpartidas							
910301061006	CONCRETO CLASE F (F'c = 140 KG/CM2)			m3		0.0939	348.52	32.73
								32.73
Partida	01.03	ACCESOS A CANTERAS, DME, PLANTAS Y FUENTE DE AGUA						
Rendimiento	km/DIA	MO. 1.0000	EQ. 1.0000			Costo unitario directo por : km	19,121.67	
Código	Descripción Recurso			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Subpartidas							
910301090913	MANTENIMIENTO DE ACCESOS			km		0.9040	11,467.32	10,366.46
910310010103	CONSTRUCCION DE ACCESOS			km		0.0960	91,200.12	8,755.21
								19,121.67

Fecha : 22/11/2018 1:52:04p. m.

Análisis de precios unitarios

Presupuesto 0201043 CARRETERA PE-26B: VARIANTE (SECCLLA) ALT 02
 Subpresupuesto 012 ALTERNATIVA N° 02 - MAC

Fecha presupuesto 02/10/2018

Partida	02.01	BASE GRANULAR					
Rendimiento	m3/DIA	MO. 440.0000	EQ. 440.0000	Costo unitario directo por : m3			88.31
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
Mano de Obra							
0147010004	PEON	hh	4.0000	0.0727	15.16	1.10	
0147010031	CAPATAZ "A"	hh	1.0000	0.0182	26.83	0.49	
						1.59	
Equipos							
0337010001	HERRAMIENTAS MANUALES	%MO		3.0000	1.59	0.05	
910312020126	RODILLO LISO VIBRATORIO AUTOPROPULSADO 101-135HP 10-12 ton	hm	1.0000	0.0182	145.67	2.65	
910312020140	MOTONIVELADORA DE 145-150 HP	hm	1.0000	0.0182	193.02	3.51	
						6.21	
Subpartidas							
910304110101	AGUA PARA LA OBRA - TODO USO	m3		0.1200	59.43	7.13	
910309010102	MATERIAL DE BASE	m3		1.2000	61.15	73.38	
						80.51	
Partida	03.01	IMPRIMACIÓN ASFÁLTICA					
Rendimiento	m2/DIA	MO. 4,500.0000	EQ. 4,500.0000	Costo unitario directo por : m2			1.16
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
Mano de Obra							
0147010004	PEON	hh	6.0000	0.0107	15.16	0.16	
0147010031	CAPATAZ "A"	hh	1.0000	0.0018	26.83	0.05	
						0.21	
Equipos							
0337010001	HERRAMIENTAS MANUALES	%MO		5.0000	0.21	0.01	
910312020107	CAMION IMPRIMADOR 210 HP DE 2000 GLN	hm	1.0000	0.0018	203.11	0.37	
910312020113	COMPRESORA NEUMATICA 87 HP 250-330 PCM	hm	1.0000	0.0018	126.18	0.23	
910312020132	MINICARGADOR 70 HP	hm	1.0000	0.0018	84.92	0.15	
						0.76	
Subpartidas							
910301100507	AGREGADO FINO ZARANDEADO	m3		0.0041	46.87	0.19	
						0.19	
Partida	03.02	CONCRETO ASFÁLTICO EN CALIENTE					
Rendimiento	m3/DIA	MO. 360.0000	EQ. 360.0000	Costo unitario directo por : m3			316.87
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
Mano de Obra							
0147010108	PEON (AT)	hh	6.0000	0.1333	15.16	2.02	
0147010109	CAPATAZ "A" (AT)	hh	1.0000	0.0222	27.40	0.61	
0147010110	OPERARIO (AT)	hh	1.0000	0.0222	20.64	0.46	
						3.09	
Equipos							
0337010001	HERRAMIENTAS MANUALES	%MO		5.0000	3.09	0.15	
910312020128	RODILLO NEUMATICO AUTOPROPULSADO 135 HP 9.26 ton	hm	1.0000	0.0222	158.40	3.52	
910312020129	RODILLO TANDEM VIBRATORIO AUTOPROPULSADO 111-130HP 9-11 ton	hm	1.0000	0.0222	199.05	4.42	
910312020139	PAVIMENTADORA SOBRE ORUGAS 105 HP 10-16"	hm	1.0000	0.0222	134.00	2.97	
						11.06	
Subpartidas							
910301100670	MEZCLA ASFÁLTICA EN CALIENTE	m3		1.3000	232.86	302.72	
						302.72	

Fecha : 22/11/2018 1:52:04p. m.

Análisis de precios unitarios

Presupuesto	0201043 CARRETERA PE-26B: VARIANTE (SECCLLA) ALT 02					Fecha presupuesto	02/10/2018
Subpresupuesto	012 ALTERNATIVA N° 02 - MAC						
Partida	03.03	CEMENTO ASFÁLTICO DE PENETRACION 85/100					
Rendimiento	kg/DIA	MO.	EQ.	Costo unitario directo por : kg			1.95
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Materiales						
0220010011	CEMENTO ASFALTICO 85/100	kg		1.0000	1.95	1.95	
						1.95	
Partida	03.04	ASFALTO DILUIDO TIPO MC-30					
Rendimiento	l/DIA	MO. 1.0000	EQ. 1.0000	Costo unitario directo por : l			2.10
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Materiales						
0213000025	ASFALTO LIQUIDO MC-30	l		1.0000	2.10	2.10	
						2.10	
Partida	03.05	FILLER MINERAL					
Rendimiento	kg/DIA	MO. 1.0000	EQ. 1.0000	Costo unitario directo por : kg			0.95
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Materiales						
0229030099	CAL HIDRATADA	kg		1.0000	0.95	0.95	
						0.95	
Partida	03.06	ADITIVO MEJORADOR DE ADHERENCIA					
Rendimiento	kg/DIA	MO.	EQ.	Costo unitario directo por : kg			15.20
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Materiales						
0230190001	ADITIVO MEJORADOR DE ADHERENCIA	kg		1.0000	15.20	15.20	
						15.20	
Partida	04.01	TRANSPORTE DE MATERIAL GRANULAR PARA DISTANCIAS MAYORES DE 1000 M					
Rendimiento	m3-k/DIA	MO. 1,225.0000	EQ. 1,225.0000	Costo unitario directo por : m3-k			2.40
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Equipos						
910312020102	CAMION VOLQUETE 15 m3	hm	1.0000	0.0065	369.93	2.40	
						2.40	
Partida	04.02	TRANSPORTE DE MEZCLAS ASFALTICAS PARA DISTANCIAS MAYORES DE 1000 M					
Rendimiento	m3-k/DIA	MO. 1,131.0000	EQ. 1,131.0000	Costo unitario directo por : m3-k			2.63
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Equipos						
910312020102	CAMION VOLQUETE 15 m3	hm	1.0000	0.0071	369.93	2.63	
						2.63	

Fecha : 22/11/2018 1:52:04p. m.

Presupuesto alternativa 2

S10

Página

1

Presupuesto

Presupuesto 0201043 CARRETERA PE-26B: VARIANTE (SECCLLA) ALT 02
 Subpresupuesto 012 ALTERNATIVA N° 02 - MAC
 Cliente NINGUNO
 Lugar HUANCAVELICA - ANGARAES - SECCLLA

Costo al 02/10/2018

Item	Descripción	Und.	Metrado	Precio S/.	Parcial S/.
01	OBRAS PRELIMINARES				33,211.37
01.01	MOVILIZACIÓN Y DESMOVILIZACIÓN DE EQUIPOS (ALT.1)	gb	1.00	12,500.00	12,500.00
01.02	TRAZO Y REPLANTEO	km	1.00	1,589.70	1,589.70
01.03	ACCESOS A CANTERAS, DME, PLANTAS Y FUENTE DE AGUA	km	1.00	19,121.67	19,121.67
02	SUB BASE Y BASE				276,576.32
02.01	BASE GRANULAR	m3	3,131.88	88.31	276,576.32
03	PAVIMENTOS				2,309,710.73
03.01	IMPRIMACIÓN ASFÁLTICA	m2	20,252.44	1.16	23,492.83
03.02	CONCRETO ASFÁLTICO EN CALIENTE	m3	3,416.59	316.87	1,082,614.87
03.03	CEMENTO ASFÁLTICO DE PENETRACION 85/100	kg	491,989.25	1.95	959,379.04
03.04	ASFALTO DILUIDO TIPO MC-30	l	24,302.93	2.10	51,036.15
03.05	FILLER MINERAL	kg	163,996.42	0.95	155,796.60
03.06	ADITIVO MEJORADOR DE ADHERENCIA	kg	2,459.95	15.20	37,391.24
04	TRANSPORTE				16,502.14
04.01	TRANSPORTE DE MATERIAL GRANULAR PARA DISTANCIAS MAYORES DE 1000 M	m3-k	3,131.88	2.40	7,516.51
04.02	TRANSPORTE DE MEZCLAS ASFÁLTICAS PARA DISTANCIAS MAYORES DE 1000 M	m3-k	3,416.59	2.63	8,985.63
	COSTO DIRECTO				2,636,000.56
	GASTOS GENERALES 12%				316,320.07
	UTILIDAD 10%				263,600.06
	SUB TOTAL				3,215,920.69
	I.G.V. 18%				578,865.72
	PRESUPUESTO TOTAL S/.				3,794,786.41

SON : TRES MILLONES SETECIENTOS NOVENTICUATRO MIL SETECIENTOS OCHENTISEIS Y 41/100 NUEVOS SOLES

Fecha : 22/11/2018 1:51:33p. m.

Resumen

La alternativa 1 tiene un costo de S/ 2 091,333.28 soles.

La alternativa 2 tiene un costo de S/ 3 794,786.41 soles.

IV. DISCUSIÓN

- ❖ El propósito de esta investigación fue comparar técnica y económicamente las metodologías AASHTO93 e IA para el diseño de pavimento flexible de la variante de la carretera PE-26B. Para ello fue necesario realizar los estudios de tráfico y mecánica de suelos para la obtención de parámetros de diseño para ambas metodologías. También se realizó el diseño vial de la variante para poder realizar el metrado y presupuesto de la misma. A continuación, se discute los hallazgos.
- ❖ De los resultados del estudio de tráfico se aprecia un IMDa de 143 veh/día para el año 2018 y un IMDa de 204 veh/día para el año 2042, clasificándose como una carretera de tercera clase, el IMDa tendrá un crecimiento de 42.7% al final del periodo de diseño.
- ❖ Del estudio de mecánica de suelos se encontró que el tipo de suelo de la sub rasante es una arena limosa con pocos finos, humedad baja y plasticidad media. También, se obtuvo un CBR al 95% de la máxima densidad seca de 14.4%, entrando a la categoría S₃: Sub rasante buena.
- ❖ Por un lado, los espesores de capas del diseño del pavimento flexible, con la metodología AASHTO93, para la carpeta asfáltica es de 7.5 cm y una base granular de 22.0 cm. Por otro lado, los espesores arrojados con el método del IA son de 17.5 cm para la carpeta asfáltica y 15.0 cm de base granular (el valor calculado de la base granular fue de 12.5 cm, pero se asumió 15.0 cm para una buena compactación). En ambos métodos los parámetros de tráfico vehicular y mecánica de suelos, influyen directamente en los espesores del pavimento, hecho que concuerda con tesis anteriores.
- ❖ Técnicamente las dos metodologías AASTHO93 e IA ofrecen buenos resultados en la conformación de sus paquetes estructurales, siendo ampliamente utilizadas en muchos países con óptimos resultados si se cumplen con los requerimientos constructivos.
- ❖ La metodología del IA en comparación del AASHTO93 tiende a presentar menos fallas de fisuras y agrietamiento a lo largo del periodo de diseño por tener mayor espesor de carpeta asfáltica.
- ❖ Como se evidencia en los espesores de las capas de los pavimentos la metodología del Instituto del Asfalto (IA) tiene más énfasis en la carpeta

asfáltica lo que conlleva a espesores mayores que la metodología AASTHO93, siendo un punto desfavorable para esta metodología ya que el costo de la conformación de la carpeta asfáltica es mayor sobre la conformación de una base granular.

- ❖ Del análisis de los espesores de capas por ambas metodologías, no hubo la necesidad de requerir sub base granular, debido a la limitada cantidad de ejes equivalentes y el CBR relativamente alto, evidenciando una vez más que estos factores son determinantes en la elección o no de la sub base granular y por ende en los espesores de las capas del pavimento. Asimismo, con los mismos parámetros de diseño los espesores de las capas varían, puesto que, las metodologías empleadas en el diseño de pavimentos, también influyen en la elección y espesores de las capas del pavimento.
- ❖ De acuerdo a la comparación económica de ambas estructuras de pavimento de la variante (Secclla), diseñadas con ambas metodologías, la del AASHTO93 es la más económica con un costo de S/. 2 091,333.28 soles en comparación del Instituto del Asfalto (IA) con un costo de S/. 3 794,786.41 soles, siendo un 81.4% más económico.

V. CONCLUSIONES

- ❖ De los estudios de tráfico vehicular y mecánica de suelos, en la vía en estudio se encontró un IMDa de 204 veh/día para el periodo de diseño de 20 años, proyectando 4.69,358.43 ejes equivalentes y un CBR de diseño de 14.4% respectivamente.
- ❖ Los espesores calculados con la metodología de la American Association of State Highway and Transportation Officials (AASHTO) 93 son: carpeta asfáltica de 7.5 cm y base granular de 22.0 cm.
- ❖ Los espesores calculados con la metodología del Instituto del Asfalto (IA) son: carpeta asfáltica de 17.5 cm y base granular de 15.0 cm.
- ❖ Técnicamente ambas metodologías ofrecen buenos resultados, pero la del Instituto del Asfalto (IA) tiende presentar menos fallas de fisuras y agrietamiento a lo largo del periodo de diseño por tener mayor espesor en la carpeta asfáltica.
- ❖ El costo de construcción del pavimento diseñado con el método AASHTO93 es de S/. 2 091,333.28 soles.
- ❖ El costo de construcción del pavimento diseñado con el método del Instituto del Asfalto (IA) es de S/. S/. 3 794,786.41 soles.
- ❖ Haciendo un balance técnico económico la metodología AASHTO93 ofrece una mejor opción frente a la metodología del IA.

VI. RECOMENDACIONES

- ❖ Tener muy en cuenta los estudios de tráfico y mecánica de suelos ya que de dichos estudios se calculan los parámetros de diseño del pavimento flexible.
- ❖ Para el cálculo de los paquetes estructurales del pavimento se recomienda ambas metodologías AASHTO93 e Instituto del Asfalto por ser las divulgadas a nivel mundial.
- ❖ Se recomienda la construcción del paquete estructural diseñado con la metodología del AASHTO93 por ser técnicamente eficiente.
- ❖ Se recomienda la construcción del paquete estructural diseñado con la metodología del AASHTO93 por ser un 81.4% más económico en relación con el paquete estructural diseñado con la metodología del Instituto del Asfalto (IA), para la variante (Secella) de la carretera PE-28B.

REFERENCIAS

- AASHTO. (1993). *Guide for design of pavement structures*. Estados Unidos: American association of state highway and transportation officials.
- ASPHALT INSTITUTE. (1991). *Thickness Design: Asphalt Pavements for Highways and Streets, Manual Series N°. I (MS-1)*. Estados Unidos: College Park, MD.
- Becerra, M. (2012). *Temas de pavimentos de concreto*. Lima: Flujo Libre.
- Beltrán, A. (2012). *Costos y presupuestos*. Mexico: Instituto tecnológico de Tepic.
- Borja, M. (2012). *Metodología de la investigación científica para ingenieros*. Chiclayo: Ecoe.
- Breña, A., & Jacobo, M. (2015). *Principios y fundamentos de la hidrología superficial*. Mexico: Universidad Autónoma de México.
- Burgos, B. (2014). Análisis comparativo entre un pavimento rígido y un pavimento flexible para la ruta s/r: Santa Elvira – El Arenal, en la comuna Valdivia. (*Tesis de grado*). Chile.
- Carrillo Bravo, J. (2013). *La ingeniería y la ética profesional*. Mexico: Planeta.
- Chambi, M., & Isidro, R. (2017). Estudio comparativo técnico-económico entre pavimento rígido y pavimento flexible como alternativa de pavimentación de la avenida circunvalación del distrito de Yunguyo, provincia de Yunguyo – Puno. (*Tesis de grado*). Puno, Perú.
- Chirinos, E. (2013). *Métodos de diseño de pavimentos*. Venezuela: UNEFM.
- Cordo, O. (2006). *Diseño de pavimentos (AASHTO-93)*. La Paz: Universidad Nacional de San Juan.
- Corredor, G. (2010). *Diseño de pavimentos I*. Managua: Cámara de la construcción.
- Corredor, G. (2014). *Calidad de diseño de pavimentos*. Venezuela: Aspa.
- Crespo, C. (2004). *Mecánica de suelos y cimentaciones*. Mexico: Limusa S.A.
- Del Castillo, R. (1999). *La ingeniería de suelos en las vías terrestres*. Mexico D.F.: Limusa.
- Díaz, J. (2016). *Aplicaciones de cada uno de los parámetros de tránsito*. Venezuela: Instituto Universitario Politécnico.
- Dirección de caminos y ferrocarriles MTC. (2014). *Manual de carreteras, suelos, geología, geotecnia y pavimentos*. Lima: Dirección de normatividad vial MTC.
- Dirección de caminos y ferrocarriles MTC. (2016). *Manual de ensayo de materiales*. Lima: Dirección de normatividad vial MTC.
- Duque, G., & Escobar, C. (2002). *Mecánica de los suelos*. Manizales: Universidad Nacional de Colombia.
- Escobar, L., & Huincho, J. (2017). Diseño de pavimento flexible, bajo influencia de parámetros de diseño debido al deterioro del pavimento en Santa Rosa-Sachapite, Huancavelica-2017. (*Tesis de grado*). Huancavelica, Perú.
- Ferri, S. (2018). Contributions to the study of the mechanical behavior of subbase soils for the design of asphalt pavement structures. (*Tesis de grado*). Sao Paulo, Brasil.
- Fontalba, E. W. (2015). Diseño de un pavimento alternativo para la avenida circunvalación sector gacamayo 1° etapa. (*Tesis de grado*). Valdivia, Chile.
- González, L., & Mejía, X. (2017). Análisis de pavimentación de la nueva calzada ejecutada por la empresa norvial en la zona Huacho – Pativilca – Perú 2017. (*Tesis de grado*). Huacho, Perú.
- Hernández, R., Fernández, C., & Baptista, P. (2010). *Metodología de la investigación*. Mexico D.F.: McGraw-Hill Interamericana.

- Huang, Y. H. (2006). *Pavement analisis and design*. New Jersey: Pearson Prentice Hall Segunda ed.
- Irigoin, R. (2018). Comparación entre los métodos AASHTO 93 e Instituto del Asfalto para optimizar el diseño del pavimento flexible en el AH San Lorenzo - José Leonardo Ortiz – Chiclayo – Perú. (*Tesi de grado*). Chiclayo, Perú.
- Jia, Y. (2005). *Asphalt Institute. Guide Manual of Superior Performing Asphalt Pavement*. Pekín: China communications Press.
- Jiménez, J. (1975). *Geotecnia y Cimientos I*. Madrid: Rueda.
- Juárez, E., & Rico, A. (2005). *Mecánica de suelos Fundamentos de la mecánica de suelos*. México: Limusa.
- López, L. (2015). Diseño de pavimento flexible de las calles del AA.HH Nuevo Indoamérica, del distrito de La Esperanza – Trujillo – La Libertad. (*Tesis de grado*). Trujillo, Perú.
- Montejo , A. (2002). *Ingeniería de pavimentos para carreteras*. Bogota, D.C.: Agora Editores.
- Montejo, A. (2002). *Ingenieria de pavimentos: Fundamentos, estudios básicos y diseño*. Colombia: Universidad Católica de Colombia.
- Montejo, A. (2014). *Ingeniería de pavimentos*. Colombia: Universidad Catolica de Colombia.
- Ordero, M., & López, A. (2018). Análisis estructural del pavimento flexible en la calle la fortaleza entre by pass y avenida Miraflores del Cantón Portoviejo. (*Tesis de grado*). Manabí, Ecuador.
- Salamanca, M., & Zuluaga, S. (2014). Diseño de la estructura de pavimento flexible por medio de los métodos INVIAS, AASHTO 93 e Instituto del Asfalto para la vía la YE - Santa Lucia Barranca Lebrija entre los abscisas k19+250 a k25+750 ubicada en el departamento del Cesar. (*Tesis de grado*). Bogotá D.C., Colombia.
- Sanchez, F. (2013). *Metodos de diseño de pavimentos*. Colombia: Gaviota.
- Sanchez, N. (2014). *Granulometria*. Aragua: INESA.
- Tapia Garcia, M. A. (2012). *Pavimentos*. Mexico D.F.: Universidad Nacional Autonoma de Mexico.
- Vides, A. (1978). *Análisis y control de costos de ingeniería*. Guatemala: Piedra santa.
- Vivas, Y., & Albarrán, L. (Marzo de 2014). *Validez y Confiabilidad*. Cabudare, Lara, Venezuela: Planeta.

ANEXOS

MATRIZ DE CONSISTENCIA

TÍTULO: Comparativo técnico-económico entre metodologías ASSHTO93 e IA, para el diseño de pavimento flexible de la variante de la carretera PE-26B, 2018.					
PLANTEAMIENTO DEL PROBLEMA	OBJETIVOS DE LA INVESTIGACIÓN	HIPÓTESIS DE LA INVESTIGACIÓN	VARIABLE	DISEÑO DE INVESTIGACIÓN	POBLACIÓN Y MUESTRA
1.-Problema Central	2.-Objetivo General	3.-Hipotesis General	<u>Variable Independiente</u>	Método: Científico	Población: Pavimento de la carretera PE-26B.
¿Al realizar la comparación técnico-económico entre metodologías AASHTO93 e IA para el diseño de pavimento flexible se podrá obtener una estructura de pavimento con mayor eficiencia técnica y rentabilidad para la variante de la carretera PE-26B, 2018?	Comparar técnica y económicamente las metodologías AASHTO93 e IA para el diseño de pavimento flexible de la variante de la carretera PE-26B, 2018.	La comparación técnica y económicamente entre las metodologías AASHTO93 e IA para el diseño de pavimento flexible, permite conocer que estructura de pavimento es de mayor eficiencia y rentabilidad para la variante de la carretera PE-26B, 2018.	Diseño de pavimento flexible.	Tipo: Aplicada	Muestra: 2.686 Kilómetros de pavimento de la variante.
1.1. ¿Con la comparación técnica entre metodologías AASHTO93 e IA para el diseño de pavimento flexible se podrá obtener una estructura de pavimento con mayor eficiencia técnica para la variante de la carretera PE-26B, 2018?	2.1. Comparar técnicamente las metodologías AASHTO93 e IA para el diseño de pavimento flexible de la variante de la carretera PE-26B, 2018.	3.1. La comparación económica entre metodologías AASHTO93 e IA para el diseño de pavimento flexible permite conocer que estructura de pavimento es de mayor rentabilidad para la variante de la carretera PE-26B, 2018.		Nivel: Descriptivo	
				Diseño: No experimental	

TÍTULO: Comparativo técnico-económico entre metodologías ASSHTO93 e IA, para el diseño de pavimento flexible de la variante de la carretera PE-26B, 2018.					
PLANTEAMIENTO DEL PROBLEMA	OBJETIVOS DE LA INVESTIGACIÓN	HIPÓTESIS DE LA INVESTIGACIÓN	VARIABLE	DISEÑO DE INVESTIGACIÓN	POBLACIÓN Y MUESTRA
1.2. ¿Con la comparación económica entre metodologías AASHTO93 e IA para el diseño de pavimento flexible se podrá obtener una estructura de pavimento de mayor rentabilidad para la variante de la carretera PE-26B, 2018?	2.2. Comparar económicamente las metodologías AASHTO93 e IA para el diseño de pavimento flexible de la variante de la carretera PE-26B, 2018.	3.2. La comparación económica entre metodologías AASHTO93 e IA para el diseño de pavimento flexible permite conocer que estructura de pavimento es de mayor rentabilidad para la variante de la carretera PE-26B, 2018.	<u>Variable Dependiente</u> Comparación técnico - económico entre metodologías AASHTO93 e IA.		

ANEXO
VALIDACIÓN Y CONFIABILIDAD POR JUICIO DE EXPERTO

INFORME DE OPINION DE EXPERTO DEL INSTRUMENTO DE INVESTIGACION

I. DATOS GENERALES:

Apellidos y Nombres del experto: Sena Caya Clay Michael

Cargo e Institución Donde Labora: Consultor de Provias Nacional

Especialidad del experto: Especialista en estudios de tráfico vehicular

Nombre del instrumento motivo de la evaluación: Formato de conteo Vehicular

Autor del Instrumento: MTC Dirección de Información de Gestión.

II. ASPECTOS DE LA VALIDACION E INFORMA:

INDICADORES	CRITERIOS	Deficiente 0-20	Regular 20-40	Bueno 40-60	Muy Bueno 60-80	Excelente 80-100
CLARIDAD	Esta formulado con lenguaje apropiado					100
OBJETIVIDAD	Esta expresado de manera coherente y lógica					100
ACTUALIDAD	Esta adecuado para valorar aspectos y estrategias de mejora					90
PERTENENCIA	Responde a las necesidades internas y externas de la investigación					90
ORGANIZACIÓN	Comprende los aspectos en claridad y cantidad					100
INTENCIONALIDAD	Estima las estrategias que responda al propósito de la investigación					90
CONSISTENCIA	Considera que los items utilizados en este instrumento son todos y cada uno propios del campo que se está investigando					100
COHERENCIA	Considera la estructura del presente instrumento adecuado al tipo de usuario a quienes se dirige el instrumento					100
METODOLOGIA	Considera que los ítems mide lo que pretende medir					100

III. OPINION DE APLICACIÓN

¿Qué aspectos tendría que modificar, incrementar o suprimir en los instrumentos de investigación?

El formato de conteo vehicular es suficiente para realizar un adecuado conteo, siendo el único formato estandarizado para cualquier estudio de tráfico en el Perú.

IV. PROMEDIO DE VALOLACION

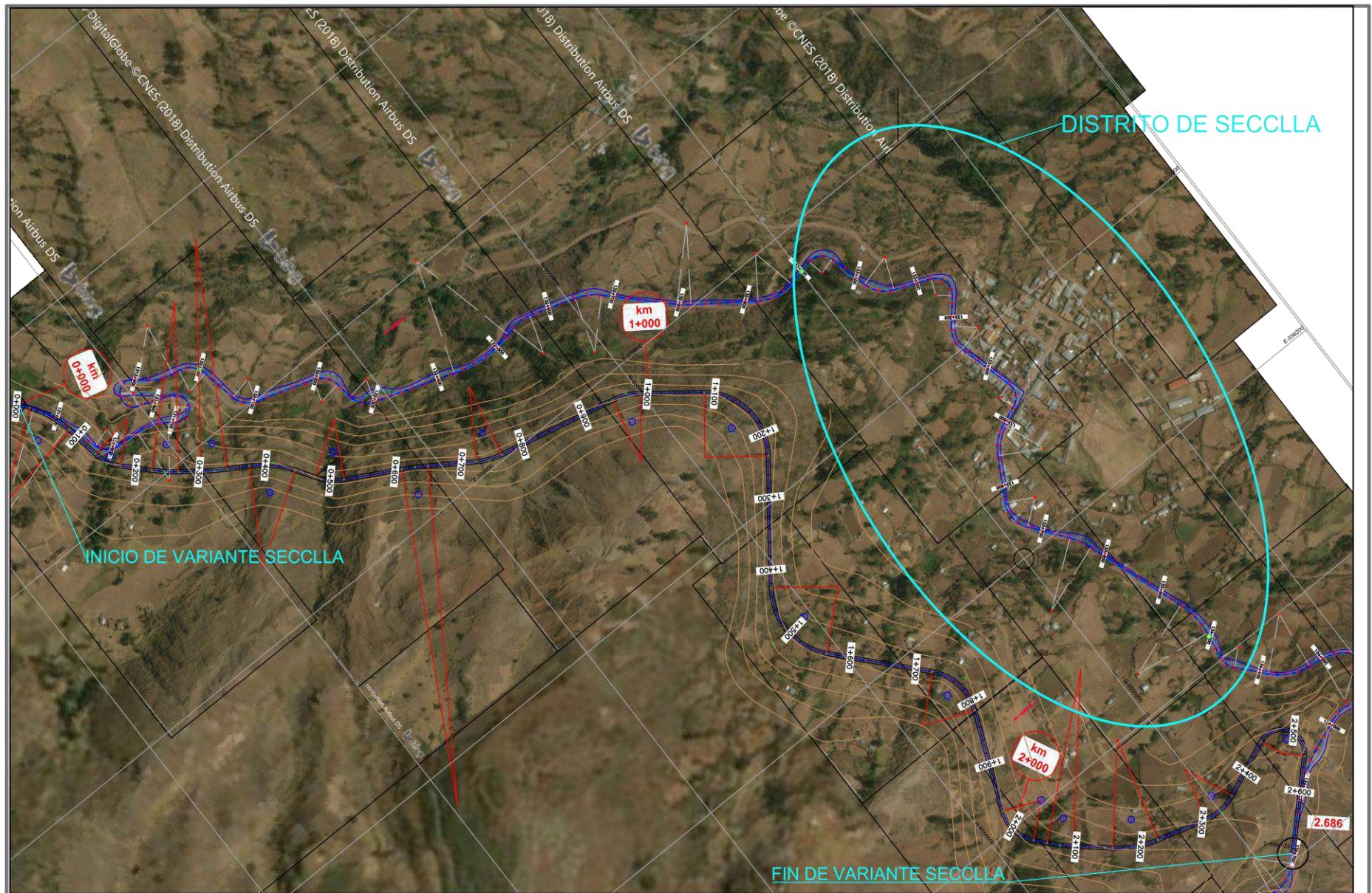
97


CLAY MICHAEL SENA CAYA
INGENIERO DE TRANSPORTES
Reg. CIP N° 86565
ESPECIALISTA EN TRAFICO

Lima, 15 de noviembre del 2018

FIRMA DEL EXPERTO INFORMANTE

ANEXO
PLANOS DE LA VARIANTE DE LA CARRETERA PE-26B



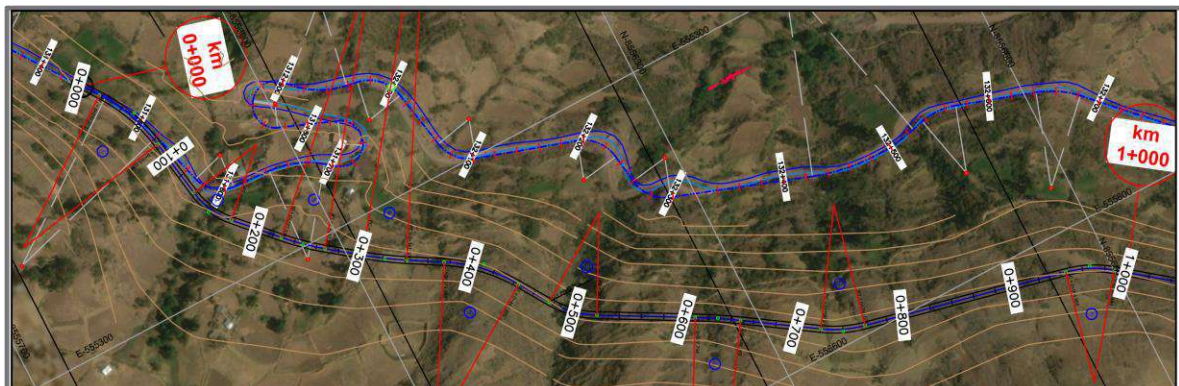
CONSULTOR:
ALUMNO: HUGO ANGEL YAPUCHURA CAYLLAHUA
ESPECIALISTA REVISOR: ING. V. GERMAN YSURIJALAS ALEJO

V-01

PROYECTO: **"CARRETERA PE-26B
VARIANTE SECCLLA"**

PLANO:
**PLANTA VARIANTE SECCLLA
KM 00+000 AL KM 02+686.983**

ESCALA: INDICADA
FECHA: SETIEMBRE 2018
CODIGO: **V-01**



C.Nº	Señal	Deflex.	TANG.	RADIO	L.C.	E.S.	P.C.	P.I.	P.T.	E.S.TE	NORTE	P.º	S.A.
1	DER	26°14'	34.737	150.000	68.252	3.968	17.273	52.001	85.526	855126.004	855088.337	4.00	0.60
2	DER	33°50'37"	21.363	75.000	41.460	3.187	138.820	180.281	180.387	855233.924	855087.828	6.00	1.10
3	DER	1°13'56"	20.185	250.000	45.283	0.814	227.536	247.724	247.524	855248.078	855089.005	3.16	0.40
4	DER	1°46'20"	18.818	340.000	39.981	0.977	301.711	321.534	341.309	855341.604	855090.004	2.50	0.30
5	DER	26°38'22"	35.518	150.000	68.747	4.147	374.569	435.877	444.309	855387.521	855104.390	4.00	0.60
6	DER	26°14'45"	22.615	95.000	44.369	2.205	475.803	498.545	520.272	855462.856	855113.183	5.00	0.90
7	DER	4°30'7"	20.300	500.000	40.508	0.412	607.799	628.103	648.389	855505.759	855087.494	2.50	0.00
8	DER	20°30'35"	20.080	110.000	39.664	1.819	720.410	740.458	760.074	855587.745	855081.231	4.80	0.80
9	DER	24°58'30"	22.118	150.000	43.531	2.416	844.868	867.084	888.499	855638.111	855082.634	5.00	0.80

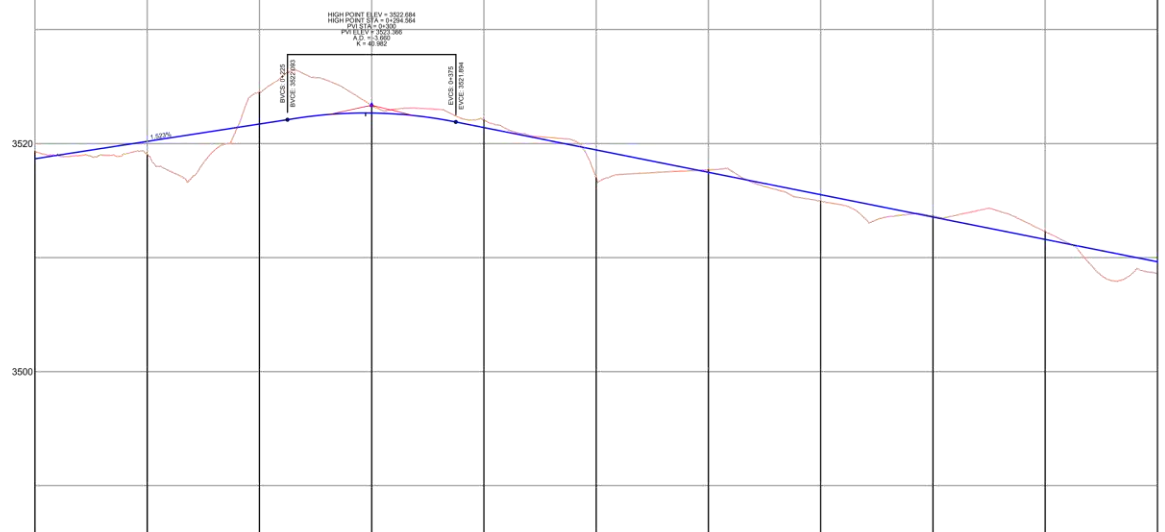
PLANTA

ESCALA: 1:4000

PERFIL LONGITUDINAL

ESCALA VERTICAL: 1:4000

ESCALA HORIZONTAL: 1:4000



LONG. PENDIENTE	S = 1.523 % L = 225 m.		LC = 150 m. K = 40.982		S = -1.963 % L = 1550 m.	
COTA SUBRASANTE	3519.29	3519.07	3518.97	3518.96	3518.95	3518.94
COTA TERRENO NATURAL	3519.29	3519.07	3518.97	3518.96	3518.95	3518.94
ALINEAMIENTO	A1					
PROGRESIVAS	0+000	0+040	0+080	0+120	0+160	0+200

SÍMBOLO	DESCRIPCIÓN
PI-101	Pis
Eje de Diseño	Eje de Diseño
BMS	BMS
VH-01	Puntos de Control
E-01	Poligonal de Apoyo
Alcantarilla	Alcantarilla
Puente	Puente
Buzon	Buzon
FA1	Poste Alta Tensión
PL	Poste de Luz
Curvas Primarias	Curvas Primarias
Curvas Secundarias	Curvas Secundarias
Viviendas	Viviendas
Cerco	Cerco
Borde de Carretero	Borde de Carretero
Canal Existente	Canal Existente
Quebrada, Río	Quebrada, Río

Terreno	—
Sub Rasante	—



CONSULTOR:
ALUMNO: HUGO ANGEL YAPUCHURA CAYLLAHUA
ESPECIALISTA REVISOR: ING. V. GERMAN YBARRILAS ALEJO

Vº

PROYECTO: "CARRETERA PE-26B VARIANTE SECCLLA"

PLANO: PLANTA Y PERFIL LONGITUDINAL KM 00+000 AL KM 01+000

ESCALA: INDICADA
FECHA: SETIEMBRE 2018
CODIGO: V1-01



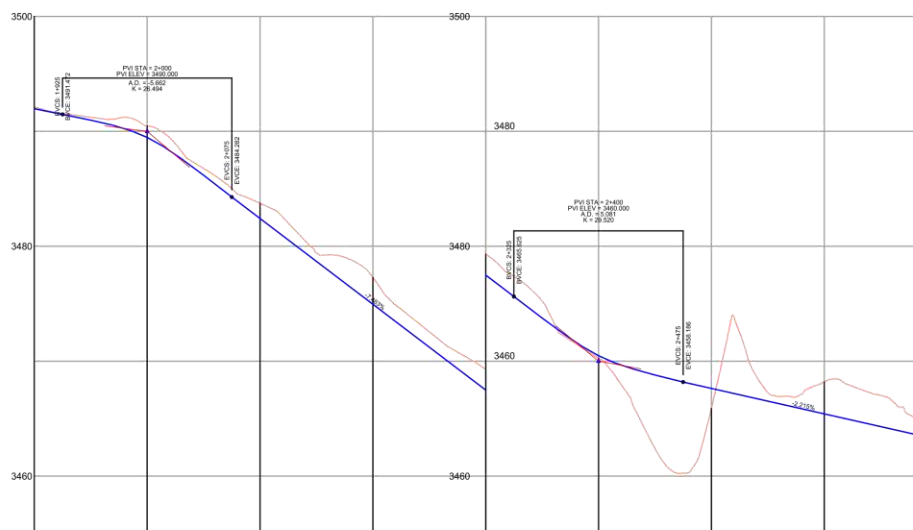
CUADRO DE COORDENADAS Y ELEMENTOS DE CURVAS HORIZONTALES												
C.V.	Seal	Deflex	TANG	RADIO	L.C.	Ea	P.C.	P.T.	EUTE	NORTE	P %	S.A
14	120	64°15'1"	20.000	280.000	39.922	9.786	2055.770	2075.770	2095.692	556563.734	850660.299	2.50
15	120	24°33'20"	35.309	180.000	69.503	3.650	2155.056	2190.305	2224.559	556638.794	850676.993	3.50
16	100	38°28'27"	28.000	80.000	63.885	4.777	2307.736	2329.261	2355.873	556677.618	850692.060	3.50
17	100	156°10'57"	181.000	35.000	98.597	149.378	2448.344	2567.370	2542.831	556662.110	850713.599	7.50

PLANTA

ESCALA: 1/4000

PERFIL LONGITUDINAL

ESCALA VERTICAL: 1/400
ESCALA HORIZONTAL: 1/4000



LONG. PENDIENTE	LC= 150 m. S = -7.463 % L= 250.00 m. LC= 150 m. S = -2.215 % L= 211.93 m.															
COTA SUBRASANTE	3481.85	3481.84	3481.83	3481.82	3481.81	3481.80	3481.79	3481.78	3481.77	3481.76	3481.75	3481.74	3481.73	3481.72	3481.71	3481.70
COTA TERRENO NATURAL	3481.62	3481.36	3481.10	3480.84	3480.58	3480.32	3480.06	3479.80	3479.54	3479.28	3479.02	3478.76	3478.50	3478.24	3477.98	3477.72
ALINEAMIENTO	G23 G14 G15 G16 G17															
PROGRESIVAS	1+920	1+960	2+000	2+040	2+080	2+120	2+160	2+200	2+240	2+280	2+320	2+360	2+400	2+440	2+480	2+520

LEYENDA PLANTA

SÍMBOLO	DESCRIPCIÓN
PS-161	Pis
Eje de Diseño	Eje de Diseño
BMS	BMS
VH-01	Puntos de Control
E-01	Poligonal de Apoyo
Alcantarilla	Alcantarilla
Puente	Puente
Buzon	Buzon
PA1	Poste Alta Tensión
PL	Poste de Luz
Curvas Primarias	Curvas Primarias
Curvas Secundarias	Curvas Secundarias
Viviendas	Viviendas
Cerco	Cerco
Borde de Carretera	Borde de Carretera
Canal Existente	Canal Existente
Quebrada, Río	Quebrada, Río

LEYENDA PERFIL LONGITUDINAL	
Terreno	—
Sub Rasante	—



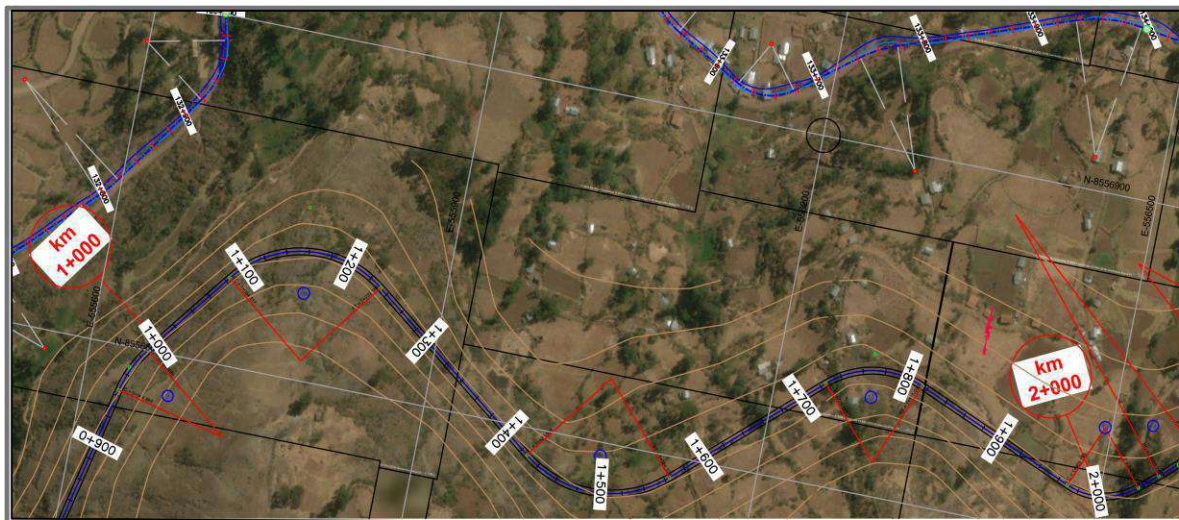
CONSULTOR:
ALUMNO: HUGO ANGEL YAPUCHURA CAYLLAHUA
ESPECIALISTA REVISOR: ING. V. GERMAN YSHUAILAS ALEJO

V.P.

PROYECTO: "CARRETERA PE-26B VARIANTE SECCLA"

PLANO:
PLANTA Y PERFIL LONGITUDINAL
KM 02+00+000 AL KM 02+686.983

ESCALA: INDICADA
FECHA: SETIEMBRE 2018
CODIGO: V1-03



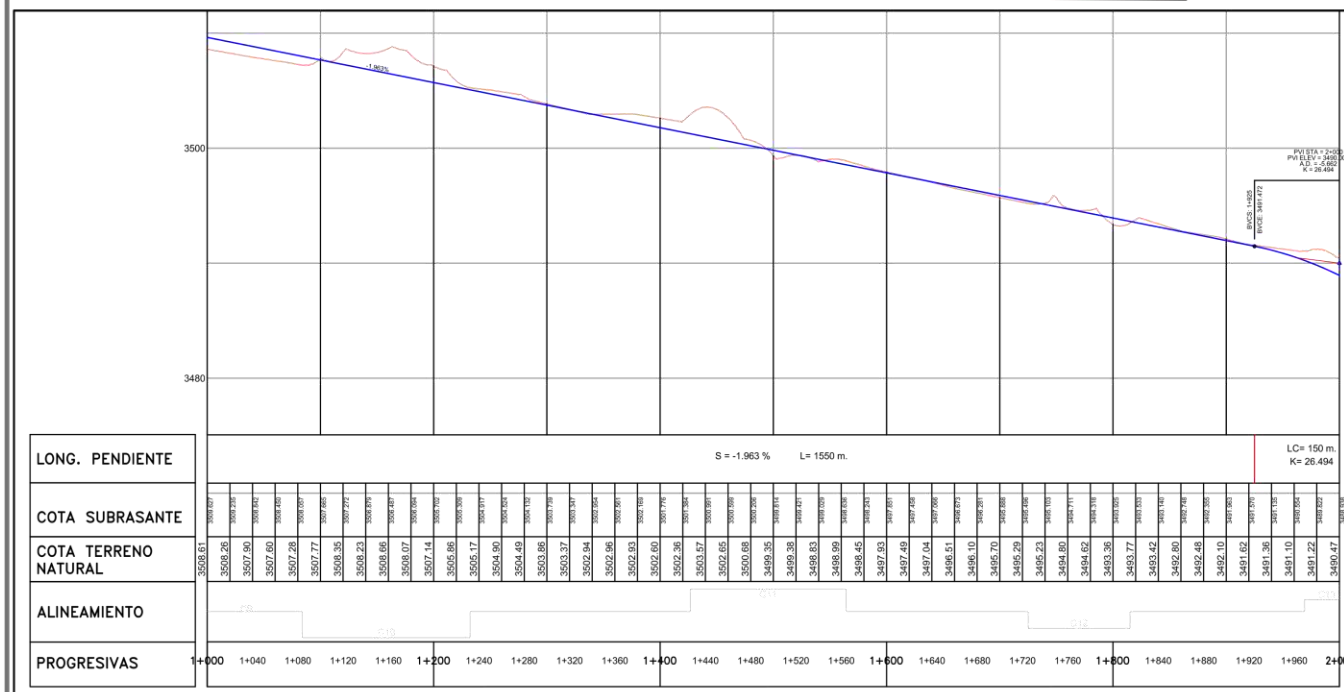
CUADRO DE COORDENADAS Y ELEMENTOS DE CURVAS HORIZONTALES													
C.N°	Red.	Deflex.	TANG.	RADIO	L.C.	EAL	P.G.	P.I.	P.T.	ESTE	NORTE	P. %	S.A.
10	DER.	89°17'22"	81.826	65.000	148.047	26.526	1084.117	1177.928	1224.364	556787.899	8056749.899	5.00	0.80
11	LOZ.	7°05'07"	81.344	138.000	137.775	29.540	1426.088	1508.982	1564.373	5566538.453	8056538.600	5.00	0.80
12	DER.	64°23'14"	59.389	80.000	89.848	14.552	1725.141	1775.549	1815.090	556281.945	8056722.006	5.50	1.00
13	LOZ.	62°50'24"	36.656	65.000	65.811	10.311	1868.193	2005.809	2035.004	556504.700	8056630.207	6.50	1.00

PLANTA

ESCALA: 1/4000

PERFIL LONGITUDINAL

ESCALA VERTICAL : 1/400
ESCALA HORIZONTAL : 1/4000



LEYENDA PLANTA	
SÍMBOLO	DESCRIPCIÓN
	Pis
	Eje de Diseño
	BMS
	Puntos de Control
	Poligonal de Apoyo
	Alcantarilla
	Puente
	Buzon
	Poste Alta Tensión
	Poste de Luz
	Curvas Primarias
	Curvas Secundarias
	Viviendas
	Cerca
	Borde de Carretero
	Canal Existente
	Quebrada, Rio

LEYENDA PERFIL LONGITUDINAL	
	Terreno
	Sub-Rosante




CONSULTOR:
ALUMNO: HUGO ANGEL YAPUCHURA CAYLLAHUA
ESPECIALISTA REVISOR: ING. V. GERMAN YSIHUAILLAS ALEJO

VPI

PROYECTO: "CARRETERA PE-26B
VARIANTE SECCLLA"

PLANO:
PLANTA Y PERFIL LONGITUDINAL
KM 01+00+000 AL KM 02+000

ESCALA: INDICADA
FECHA: SEPTIEMBRE 2018
CODIGO: V1-02

 UCV UNIVERSIDAD CÉSAR VALLEJO	ACTA DE APROBACIÓN DE ORIGINALIDAD DE TESIS	Código : F06-PP-PR-02.02 Versión : 09 Fecha : 23-03-2018 Página : 1 de 1
--	--	---

Yo, Mgtr. Cesar Augusto Paccha Rufasto, docente de la Facultad de Ingeniería y Escuela Profesional de Ingeniería Civil de la Universidad César Vallejo sede Lima Este, revisor de la tesis titulada

"Comparativo técnico-económico entre metodologías ASSHTO93 e IA, para el diseño de pavimento flexible de la variante de la carretera PE-26B, 2018", del estudiante Hugo Angel Yapuchura Cayllahua, constato que la investigación tiene un índice de similitud de 20% verificable en el reporte de originalidad del programa Turnitin.

El suscrito analizó dicho reporte y concluyó que cada una de las coincidencias detectadas no constituyen plagio. A mi leal saber y entender la tesis cumple con todas las normas para el uso de citas y referencias establecidas por la Universidad César Vallejo.

San Juan de Lurigancho, 15 de abril del 2019.



.....
 Mgtr. Cesar Augusto Paccha Rufasto
 DNI: 42569813

Elaboró	Dirección de Investigación	Revisó	Representante de la Dirección / Vicerrectorado de Investigación y Calidad	Aprobó	Rectorado
---------	----------------------------	--------	---	--------	-----------

20 %

Se están viendo fuentes estándar

[Ver fuentes en inglés \(Beta\)](#)

Coincidencias

Rank	Source	Percentage	Icon
1	Entregado a Universidad... Trabajo del estudiante	10 %	>
2	Entregado a Universidad... Trabajo del estudiante	2 %	>
3	repositorio.ucv.edu.pe Fuente de Internet	1 %	>
4	tesis.pucp.edu.pe Fuente de Internet	1 %	>
5	es.scribd.com Fuente de Internet	1 %	>
6	documents.mx Fuente de Internet	1 %	>
7	Entregado a Universidad... Trabajo del estudiante	<1 %	>
8	Entregado a Universidad... Trabajo del estudiante	<1 %	>



UNIVERSIDAD CÉSAR VALLEJO

FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL

ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERIA CIVIL

“Comparativo técnico-económico entre metodologías ASSHT093 e LA, para el diseño de pavimento flexible de la variante de la carretera PE-26B, 2018”

TESTS PARA OBTENER EL TÍTULO PROFESIONAL DE:

Ingeniero Civil

AUTOR:

Hugo Angel Yapuchura Cayllashua

ASESOR:

Mgtr. Cesar Augusto Paezha Rufasto

LÍNEA DE INVESTIGACIÓN:

Desenho de Infraestrutura Vial

LIMA - PERU

2018

	AUTORIZACIÓN DE PUBLICACIÓN DE TESIS EN REPOSITORIO INSTITUCIONAL UCV	Código : F08-PP-PR-02.02 Versión : 09 Fecha : 23-03-2018 Página : 1 de 1
---	--	---

Yo, Hugo Angel Yapuchura Cayllahua, identificado con DNI N° 40891071 egresado de la Escuela Profesional de Ingeniería Civil de la Universidad César Vallejo, autorizo (X) , No autorizo () la divulgación y comunicación pública de mi trabajo de investigación titulado "Comparativo técnico-económico entre metodologías ASSHTO93 e IA, para el diseño de pavimento flexible de la variante de la carretera PE-26B, 2018"; en el Repositorio Institucional de la UCV (<http://repositorio.ucv.edu.pe/>), según lo estipulado en el Decreto Legislativo 822, Ley sobre Derecho de Autor, Art. 23 y Art. 33

Fundamentación en caso de no autorización:

.....

.....

.....

.....

.....

.....

.....

.....

.....

.....


Hugo Angel Yapuchura Cayllahua
DNI: 40891071

San Juan de Lurigancho, 15 de abril del 2019.

Elaboró	Dirección de Investigación	Revisó	Representante de la Dirección / Vicerrectorado de Investigación y Calidad	Aprobó	Rectorado
---------	----------------------------	--------	---	--------	-----------



UNIVERSIDAD CÉSAR VALLEJO

AUTORIZACIÓN DE ENTREGA DE LA VERSIÓN FINAL DEL TRABAJO DE INVESTIGACIÓN

CONSTE POR EL PRESENTE EL VISTO BUENO QUE OTORGA EL ENCARGADO DE INVESTIGACIÓN DE LA ESCUELA DE INGENIERIA CIVIL, DRA. ING. MARIA YSABEL GARCIA ALVAREZ A LA RECEPCIÓN DE LA DOCUMENTACIÓN SOLICITADA PARA LA ENTREGA DE LA VERSIÓN FINAL DEL TRABAJO DE INVESTIGACIÓN QUE PRESENTA:

YAPUCHURA CAYLLAHUA HUGO ANGEL

INFORME TITULADO:

COMPARATIVO TÉCNICO-ECONÓMICO ENTRE METODOLOGÍAS ASSHTO93 E IA, PARA EL DISEÑO DE PAVIMENTO FLEXIBLE DE LA VARIANTE DE LA CARRETERA PE-26B, 2018

PARA OBTENER EL TÍTULO O GRADO DE:

INGENIERO CIVIL

SUSTENTADO EN FECHA: San Juan de Lurigancho, 16 de diciembre del 2018

NOTA O MENCIÓN: 12 (Doce)



Quos

DRA. MARÍA YSABEL GARCÍA ÁLVAREZ